

GODFREY LOWELL CABOT SCIENCE LIBRARY of the Harrard College Library

This book is FRAGILE

and circulates only with permission.

Please handle with care
and consult a staff member
before photocopying.

Thanks for your help in preserving Harvard's library collections. Eng

# DE LA CONSTRUCTION

ET

## DE LA MANOEUVRE DES VAISSEAUX.

TOME PREMIER.

CICITOTITITE CONTRACTOR

12 /1

THE THE TRUNG OF THE DESCRIPTION OF THE STREET, THE

MALITERA TO T

21/3

# DE LA CONSTRUCTION

ET

# DE LA MANOEUVRE DES VAISSEAUX. ET AUTRES BÂTIMENTS,

o u

# EXAMEN MARITIME THÉORIQUE ET PRATIQUE;

PAR Don GEORGE JUAN, Commandeur d'Aliaga dans l'Ordre de Malte, Chef d'Escadre des Armées Navales de Sa Majesté Catholique, Commandant des Gardes de sa Marine, de la Société Royale de Londres, de l'Académie Royale de Berlin, et Correspondant de l'Académie Royale des Sciences de Paris:

TRADUIT DE L'ESPAGNOL, AVEC DES ADDITIONS,

Par M. LEVÉQUE, Correspondant de l'Académie des Sciences de Paris et de celle de Marine, Membre des Académies des Sciences de Bordeaux, Marseille et Rouen, Examinateur Hydrographe et ancien Professeur en Hydrographie et Mathématiques à Nantes.

Qui descendunt mare in navibus, facientes operationem in aquis multis: ipsi viderunt opera Domini, et mirabilia ejus in profundo. Ps. 106.

TOME PREMIER.

#### A PARIS,

Chez Firmin Didot, Libraire pour les Mathématiques, la Marine et l'Architecture.

M. DCC. X.CII.

Eng 5057, 921

AUG 18 1921 CIRRARY Degrand Fund



# A MONSEIGNEUR CHARLES-EUGENE-GABRIEL DE LA CROIX, MARQUIS DE CASTRIES,

COMTE D'ALAIS,

Lieutenant-Général des Armées du Roi, Chevalier de ses Ordres, Lieutenant-Général de la Ville de Lyon, Lyonnois & Forès, Gouverneur des Ville & Citadelle de Montpellier, Ville & Port de Cette, Mestre-de-Camp Général de la Cavalerie Française & Étrangere, Commandant Général du Corps de la Gendarmerie, Ministre & Secrétaine D'ÉTAT, ayant le Département de la MARINE & des Colonies.

# MONSEIGNEUR, MADIESMOIA

PERSONNE ne met en doute aujourd'hui l'importance de la Marine, son influence sur le bonheur des hommes, &

combien elle contribue à la gloire des Nations qui, comme la Nôtre, la cultivent avec fuccès. Pénétré comme vous l'êtes, Monseigneur, de ces grandes vérités, votre unique sollicitude est de vivisier toutes les parties de la Science Navale; aucune n'échappe à vos lumieres & à votre vigilance. Vous avez inspiré à tous les Membres de ce Corps illustre, l'amour de l'étude & de la gloire, par les honneurs que vous avez attachés aux succès. C'est sous votre administration, Monseigneur, que le génie a déployé toute sa puissance; & la France voit avec admiration la Marine s'élever, dans son sein, à un degré de splendeur inconnu aux siecles précédents.

En même temps que vous avez été occupé à soutenir l'honneur du nom Français, & à faire rendre la paix à l'Europe, on vous a vu chérir & protéger les Arts de paix, allier la gloire des Armes avec la culture des Sciences & des Lettres. Et c'est d'après cela, Monseigneur, que j'ai pris la liberté de vous présenter la traduction de l'Ouvrage de Don Gorges Juan, l'un des plus célebres Géometres & des plus grands

hommes de mer de l'Europe.

La protection dont vous m'avez honoré, en permettant que cet Ouvrage parût sous vos auspices, & les secours que vous m'avez accordés au nom du Roi, pour en faciliter la publication, m'ont pénétré de la plus vive reconnoissance. Si mon travail, joint à celui de Don Georges Juan, étoit digne de passer à la postérité, le sentiment le plus glorieux pour moi, & le plus cher à mon cœur, seroit d'avoir sait parvenir jusqu'à elle le seul & unique témoignage que se puisse vous donner de mon zele, & du très-prosond respect avec lequel je suis,

#### MONSEIGNEUR;

Votre très-humble & trèsobéissant serviteur, Levéque.

#### EXTRAIT

Des Régistres de l'Académie Royale des Sciences.

Du 26 Février 1783.

MEssieurs de la Lande, Bézout & de Bory, ayant été nommés par l'Académie pour examiner la Traduction de l'Examen Maritime de D. Georges Juan, saite par M. Levêque, & en ayant sait leur rapport, l'Académie a jugé cet Ouvrage digne d'être approuvé & imprimé sous le Privilege de l'Académie. En soi de quoi j'ai signé le présent Certificat. A Paris, le 26 Février 1783.

Signé, LE MARQUIS DE CONDORCET, Secrétaire perpétuel de l'Académie Royale des Sciences.

#### PRIVILEGE DU ROL

LOUIS, par la grace de Dieu, Roi de France & de Navarre: à nos Amés féaux Conseillers, les Gens tenant nos Cours de Parlement, Mastres des Requêtes ordinaires de notre Hôtel, grand Conseil, Prévôts de Paris, Bailliss, Sénéchaux, leurs Lieutenants Civils, & autres nos Justiciers qu'il appartiendra, SALUT. Nos bien amés les Membres de l'ACADÉMIE ROYALE DES SCIENCES de notre bonne Ville de Paris, nous ont fait exposer qu'ils auroient besoin de nos Lettres de Privilege pour l'impression de leurs Ouvrages. A CES CAUSES, voulant traiter favorablement les Exposants, Nous leur avons permis, & permettons par ces prélentes, de faire imprimer, par tel Imprimeur qu'ils voudtont choifir, toutes les recherches & observations journalieres, ou relations annuelles de tout ce qui aura été fait dans les affemblées de ladite Académie Royale des Sciences, les Ouvrages, Mémoires, ou Traités de chacun des Particuliers qui la composent, & généralement tout ce que ladite Académie voudra faire paroître, après avoir sait examiner lesdits Ouvrages, & jugé qu'ils seront dignes de l'impresfion, en rels volumes, formes, marges, caracteres, conjointement ou léparément, & autant de fois que bon leur lemblera, & de les faire vendre & débiter par tout notre Royaume pendant le temps de vingt années consécutives, à compter du jour de la date des présentes; sans toutefois qu'à l'occasion des Ouvrages vi-dessus spécifiés, il en puisse être imprimé d'autres qui ne soient pas de ladite Académie : faisons désenses à toutes sortes de personnes, de quelque qualité & condition qu'elles soient, d'en introduire d'impression étrangere dans aucun lieu de notre obéissance; comme aussi à tous Libraires & Imprimeurs, d'imprimer ou faire imprimer, vendre, faire vendre & débiter lesdits Ouvrages, en tout ou en partie, & d'en faire aucunes traductions ou extraits, sous quelque pré-

VIII. texte que ce puisse être, sans la permission expresse & par écrit desdits Exposants: ou de ceux qui auront droit d'eux, à peine de confiscation des Exemplaires contresaits, de trois mille sivres d'amende contre chacun des contrevenants. dont un tiers à Nous, un tiers à l'Hôtel-Dieu de Paris, & l'autre tiers auxdits Exposants, ou à celui qui aura droit d'eux, & de tous dépens, dommages & intérêts; à la charge que ces présentes seront enregistrées tout au long sur le registre de la Communauté des Libraires & Imprimeurs de Paris, dans trois mois de la date d'icelles; que l'impression desdits Ouvrages sera faite dans notre Royaume, & non ailleurs, en bon papier & beaux caracteres, conformément aux Réglements de la Librairie; qu'avant de les exposer en vente, les manuscrits ou imprimés qui auront servi de copie à l'impression desdits Ouvrages, seront remis ès mains de notre très-cher & séal Chevalier Garde des Sceaux de France, le Sieur Hue De Minoménil ; qu'il en fera ensuite remis deux Exemplaires dans notre Bibliotheque publique, un dans celle de notre Château du Louvre, & un dans celle de notre très-cher & féal Chevalier Chancelier de France, le Sieur DE MAUPEOU, & un dans celle dudit Sieur HUE DE MIROMENIL : le tout à peine de nullité desdites présentes , du contenu desquelles vous mandons & enjoignons de faire jouir lesdits Exposants & leurs ayant-causes, pleinement & paisiblement, sans souffrir qu'il leur soit fait aucun trouble ou empêchement. Voulons que la copie des présentes, qui sera imprimée tout au long au commencement ou à la fin desdits Ouvrages, soit tenue pour duement signissée, & qu'aux copies collationnées par l'un de nos amés & féaux Conseillers & Secrétaires, foi soit ajoutée comme à l'original. Commandons au premier notre Huissier ou Sergent sur ce requis, de faire, pour l'exécution d'icelles, tous actes requis & nécessaires, sans demander autre permission, & nonobstant Clameur de Haro, Chartre Normande, & Lettres à ce contraires. Car tel est notre plaisir. Donné à Paris, le premier jour de Juillet, l'an de grace mil sept cent soixante-dix-huit, & de notre regne, le cinquieme. Par le Roi en son Conseil.

#### Signe, LE BEGUE.

Registre sur le Registre XX de la Chambre Royale & Syndicale des Imprimeurs & Libraires de Paris, No. 1477, folio 582, conformément au Réglement de 1723, qui fait défenses, arricle 4, à toutes personnes, de quelques qualités qu'elles foient, autres que les Libraires & Imprimeurs , de vendre , debiter , faire afficher aucuns Livres pour les vendre en leurs noms, foit qu'ils s'en difent les Auteurs ou autrement, & à la charge de fournir à la susdite Chambre, huit Exemplaires prescrits par l'article 208 du même Reglement. A Paris, ce 20 Août 1778.

ing and and an art of the contract of the second of the se and in with fitting the contract of the contra

a ground the color of heat and they self the test present of color

without an argument of the leading of the lading of

Lesting oppointed as a second per a set in the Second per a second per

· Frank and a metal of the form of the form

1. 1. 4 1. 1. 1. 1.

Signe, A. M. LOTTIN, Patne, Syndig. 



## PRÉFACE DU TRADUCTEUR.

L'Public, quoiqu'imprimé dès 1771, n'est cependant pas encore connu en France, qui est la partie de l'Europe, où l'on s'est le plus occupé de la théorie & de la pratique de la Construction & de la Manœuvre des Vaisseaux. Il y a peu d'ouvrage aussi intéressant pour la Marine que celui dont il s'agit ici. L'Auteur avoit le rare avantage d'être un des plus prosonds Géometres, & un des plus grands Navigateurs. Il avoit accompagné M. Bouguer au Pérou en 1735, pour la mesure de la Terre, entreprise à jamais célebre dans l'histoire des sciences, & a publié plusieurs ouvrages sur la Marine, où l'on trouve le génie d'observation, & la sagacité qui

devoient produire l'Examen Maritime.

Vers la fin du dernier siecle l'Europe n'avoit aucun ouvrage théorique sur la Navigation, si ce n'est sur le Pilotage. La Construction des Vaisseaux étoit abandonnée à de simples Charpentiers, & l'on ne pensoit pas que l'Architecture Na-VALE fût fondée sur une application continuelle de la Méchanique & de la Géométrie, qui sont les branches les plus difficiles des Mathématiques. Ceux qui exerçoient cette profession étoient seulement guidés par leurs lumieres naturelles, & par leur propre expérience; ils varioient la forme des Vaisseaux selon qu'il leur paroissoit convenable; ils se fondoient sur le récit des Navigateurs, & en adoptoient très-souvent les préjugés : flottant ainsi dans les espaces immenses de l'erreur, ce n'étoit que par un hasard singulier qu'ils pouvoient parvenir à faire des Vaisseaux qui eussent de bonnes qualités. Dans un très-grand nombre de Ports', tant en France qu'ailleurs, les choses sont encore dans le même état; peut-être même n'y en a-t-il pas un seul qui n'en fournisse quelque exemple.

derin

Le concours de la théorie & de l'expérience est absolument nécessaire à la perfection de la Marine; & on ne peut disconvenir des difficultés que cette réunion présente. D. Georges Juan jouissoit de ce rare avantage au plus haut dégré; aussi a-t-il découvert des regles très-importantes, & a-t-il rejetté un grand nombre de celles qui étoient admises, presque sans la moindre répugnance, par les hommes les plus éclairés. C'est sous ce regne qui fera à jamais la gloire des siecles, & l'honneur du nom Français, qu'on peut légitimement espérer de faire les derniers pas vers la perfection. Nous touchons à cette époque : elle doit nécessairement résulter des Réglements du feu Roi Louis XV, pour les études des Officiers de la Marine, & de la protection que notre Monarque lui accorde; protection d'autant plus grande, que ce Prince, dont toutes les actions sont des lecons de sagesse pour les Rois, scait combien la Marine influe sur le bonheur de ses peuples. Il y a maintenant en France un grand nombre d'Officiers dans ce Corps illustre, qui, outre la pratique la plus consommée de la Navigation, ont des connoissances dans les Mathématiques & la Physique, qui les mettent au rang des plus grands Géometres, & au dessus des Marins de toutes les autres Nations.

L'Architecture Navale, ne peut manquer de gagner beaucoup à la publication de l'Examen Maritime, & les Marins en tireront le plus grand parti, pour connoître les causes des dissérentes actions & des mouvements du Navire, & par conséquent pour éclairer leur pratique. Nous croyons cependant devoir recommander aux Constructeurs d'agir avec la plus grande prudence dans les changements que l'étude de cet ouvrage pourroit les porter à faire à leurs Navires. Il n'y a point d'art dont la pratique soit plus délicate, & où il soit si aisé d'outrer même les défauts qu'on veut corriger, ou de tomber dans le vice opposé à celui qu'on veut éviter. Les nouvelles inventions pour ce qui concerne la Construction des Vais-

leaux doivent être soumises à l'examen le plus scrupuleux avant d'être mises en pratique: & nous voyons tous les jours que les plus petites erreurs dans l'application de regles très-certaines & très-connues, produisent des défauts de la plus grande conséquence: c'est pourquoi la prudence & le calcul doivent toujours ici guider & même corriger les efforts du génie.

Cette remarque regarde sur-tout les Constructeurs qui ne seroient pas suffisamment versés dans la théorie pour appliquer directement le calcul aux Vaisseaux qu'ils veulent construire: ce qui est cependant d'une nécessité absolue pour connoître la situation de leurs centres, leur force pour porter la voile, les résistances tant directes que latérales qu'ils doivent éprouver dans le fluide, en un mot pour avoir une idée juste de leurs qualités. Nos connoissances physiques ne seront portées au degré de perfection dont elles sont susceptibles, que lorsque nous serons assez avancés, non-seulement, pour pénétrer les causes des phénomenes, mais encore pour calculer leurs effets. Dans l'Architecture Navale, nous croyons qu'on doit se défier beaucoup des changements qu'on peut être porté à faire à un Vaisseau d'après la seule inspection de son plan, sans les avoir préalablement soumis au calcul : il n'est donné qu'aux Artistes d'une expérience consommée & éclairée par une bonne théorie préliminaire, de se diriger ainsi d'après le simple coup d'œil: & encore a-t-on vu fort souvent des Vaisseaux fort mauvais sortir des mains d'Ingenieurs dont on devoit attendre des ouvrages de la plus grande perfection, & cela pour avoir exécuté leurs Vaisseaux d'après leur seule spéculation, sans soumettre leur plan à un calcul rigoureux.

On trouvera dans cet Ouvrage tous les secours qu'on peut desirer pour la connoissance parfaite des grands objets que présentent la Construction & la Manœuvre des Vaisseaux. Autune des théories données jusqu'ici n'a sourni des résultats aussi conformes à l'expérience: & on peut même dire, que dans un très-grand nombre de cas elles en sont tout à fait éloignées.

Ceux des Géometres qui ne prennent pas un intérêt direct aux progrès de la Science Navale, trouveront cependant dans cet Ouvrage une foule d'objets qui assurément les intéresseront. La Science du mouvement des corps solides & des fluides y est présentée d'une maniere absolument nouvelle: la théorie du frottement & de la percussion des corps n'avoit point encore été envisagée sous ce point de vue, du moins cela n'est pas venu à notre connoissance. Ainsi l'Examen Maritime peut être regardé comme un Ouvrage qui contient une soule d'objets de Méchanique générale tout à fait nouveaux.

Quant aux Lecteurs qui par état sont obligés d'avoir recours à ces sortes d'ouvrages, sans cependant avoir les connoissances de Géometrie & de Calcul que ces lectures exigent, nous leur conseillons de se contenter de la lecture du Livre cinquieme du second Volume : parce que ce Livre contient en abrégé, & sans aucun calcul, tous les résultats du reste de l'Ouvrage, les maximes ou regles de pratique qui en découlent, & l'on a eu soin d'indiquer par des renvois les endroits où la théo-

rie rigoureuse a été traitée.

C'est dans la vue d'être de quelque utilité aux progrès d'une Science que nous cultivons encore plus par goût que par état, que nous avons entrepris l'Ouvrage que nous publions aujourd'hui, & pour payer à la Société le tribut que tout Citoyen lui doit dans l'état où il est placé. Asin de rendre cet Ouvrage plus utile, nous nous sommes permis d'y faire quelques corrections & quelques additions; nous avons développé les idées qui ne nous ont pas paru présentées avec assez de clarté: nous avons corrigé quelques calculs, & en avons souvent indiqué l'esprit. Mais pour éviter tout reproche, nous avons presque toujours indiqué nos changements dans les notes, asin de conserver le Texte dans l'état où l'Auteur l'a jugé digne de l'impression.



## DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

L'INSTRUCTION du Navigateur, si nous en exceptons le petit nombre de principes simples & élémentaires sur lesquels la Science du Pilotage est fondée, a toujours consisté, jusqu'à ces derniers temps, dans les seules connoissances que la pratique & l'expérience peuvent fournir. La Construction des Vaisseaux & des autres Bâtiments a toujours été confiée à des hommes qui n'étoient gueres que de simples Charpentiers; & la Manœuvre, qui est l'art de donner au Vaisseau tous les mouvements nécessaires, & de lui faire exécuter toutes les évolutions dont on peut avoir besoin, a été pareillement abandonnée à la routine la plus destituée de principes. On ne croyoit pas même que ces deux branches de la Science du Marin eussent quelque rapport avec les Mathématiques, bien loin de penser qu'elles dépendoient uniquement de la Méchanique, qui est peut-être la plus difficile & la plus compliquée de toutes les Sciences. Mais il n'y a rien dans tout ceci qui doive étonner; l'Homme de Mer, environné de dangers, occupé tout entier de la pratique, excédé des travaux & des fatigues que son état exige, ne trouve point le repos ni la disposition d'esprit nécessaires pour une étude aussi étendue & aussi pénible; le Scavant, qui a besoin d'une grande tranquillité pour ses méditations, ne cherche point à s'exposer aux fatigues extrêmes, aux inquiétudes & aux risques dans lesquels l'autre passe sa vie. L'expérience est cependant un grand maître dont on apprend avec facilité des choses qu'il ent été presque impossible de découvrir par la seule théorie. La difficulté de réunir les lumieres de la théorie à celles de l'expérience, en quoi consiste cependant:

la persection d'une Science si importante, est cause qu'elle est restée pendant tant de siecles dans les ténebres : mais comme, dans le siecle présent, les Mathématiques ont fait des progrès étonnants, & ont été introduites, avec un avantage singulier, dans presque tous les Arts & dans toutes les Sciences, il eût été contre l'ordre que la Marine n'eût pas joui du même avantage, ou au moins qu'on n'eût pas donné naissance à la persection dont elle est susceptible. & dont elle jouira sans doute par la suite.

Dès l'année 1673. le Pere Pardies avoit donné son Traité de Statique, ou de la Science des Forces Mouvantes, dans lequel on trouve, sous sorme d'exemple, une détermination de la route que doit suivre un Vaisseau poussé par un vent latéral. Ce premier essai auroit pu servir de guide pour s'avancer davantage dans une matiere si abondante; néanmoins cette Science ne sit aucun progrès jusqu'à l'année 1689, où le Chevalier Renau donna un Ouvrage in-8°. intitulé, de la Théorie de la Manœuvre des Vaifseaux. Il suivit le sentier que lui avoit ouvert le P. Pardies; tous deux conviennent en ce que le chemin direct du Vaisseau est moindre que celui qu'il feroit, s'il divisoit le fluide avec la même facilité par toutes ses parties, dans la raison du rayon au sinus de l'angle que forme la voile avec la quille; & que le chemin latéral est aussi moindre que ce même chemin, dans la raison composée de celle du rayon au cosinus du même angle, & de celle de la résistance du côté à celle de la proue. Mais, par malheur, le Chevalier Renau admettoit que les résistances étoient comme les quarrés des vîtesses des fluides, & comme les quarrés des sinus de leur incidence sur les surfaces qu'ils choquent : principe qui alors étoit reçu, presque sans la moindre répugnance, par les Géometres les plus célebres, & qui n'a pas même cessé de l'être jusqu'à présent. Ceci donna lieu au célebre Hollandais Chrétien Huygens d'exposer dans la Bibliotheque universelle & historique, (année 1693.) les contradictions dans lesquelles étoit tombé le Chevalier Renau. Il lui sit voir que, selon ses principes, les vitesses du

Vaisseau devoient être beaucoup plus grandes, & que l'angle qu'il assignoit aux voiles, comme le plus avantageux pour gagner au vent, n'étoit pas tel qu'on le déduisoit légitimement. M. Renaus désendit son opinion, (Journal des Sgavants, 1695) sondé sur le principe incontestable de la décomposition des forces; & comme Huygens ne répondit pas d'une manière satisfaisante à ses arguments. il y eut, de part & d'autre, différentes répliques, sans qu'il sûc possible d'arriver à une conclusion, & de connoître de quel côté écoit la vérité. Cependant la dispute cessa; & lorsque, par cetto raison, M. Renau se croyoit plus assuré de son opinion, il parut un Mémoire dans les Actes de Leipsic du mois de Juillet 1696, par Jacques Bernoulli, Professeur de Mathématiques à Groningue, dans lequel ce Sçavant admettoit l'opinion de Huygens, à quelque modifications près. Le point où il s'en écarta, fut en ne supposant pas la vîtesse du vent comme infinie à l'égard de celle du Vaisseau; erreur dans saquelle étoient tombés les deux autres; & c'est pour cela que ses résultats sont en partie dissérents de ceux de Huygens. Le Chevalier, provoqué parcette nouvelle attaque. mit au jour un Ouvrage intitulé, Mémoire où est démontré un principe de la Méchanique des liqueurs, dont on s'est servi dans la Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux, & qui a été contesté par M. Huygens; mais il se réduit à soutenir sa proposition sur la décomposition du mouvement, sans satisfaire à la tâche que lui avoie imposée Huygens. Jean Bernoulli, frere de celui dont nous venons de parler, Professeur de Mathématiques à Basse, se déclara d'abord pour l'opinion du Chevalier; mais ensuite, ayant apporté plus d'attention à cet objet, il adopta le sentiment de Huygens, & publia en 1714 un Livre intitulé, Essai d'une nouvelle Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux, après l'avoir soumis à la censure de l'Académie Royale des Sciences de Paris. La sublime Géométrie de l'Auteur, fit qu'il étendit ses calculs beaucoup plus loin qu'on ne l'avoit fait jusqu'alors; & la dispute, entre MM. Renau & Huygens, demeura décidée, suivant l'avis général des Sçavants;

parce que non-seulement il se déclara en savour des vitesses trouvées par Huygens, mais encore, parce qu'ayant tracé la courbe déterminatrice des vîtesses, il ajouta à ce sujet : Elle décide par consequent la controverse en sa faveur, contre la prétention de M. Renau. Jean Bernoulli ne voulut cependant pas limiter les vîtesses du vent, comme l'avoit fait son frere, d'après des réflexions très-fondées: c'est pour cela qu'il ne put déterminer celles des Vaisseaux avec la même exactitude. Il sit cependant attention à l'obliquité avec laquelle le vent frappe la voile, ce que son frere avoit omis; & en examinant l'équation donnée par Huygens, pour trouver l'angle que doit former la voile avec la direction du vent, pour gagner au vent le plus qu'il est possible, étant donné celui qu'elle forme avec la quille, il parvient non-seulement à la même formule que Huygens, mais il le blâme d'avoir, pour ainsi dire, fait mystere du calcul. Il cherche ensuite l'angle que doit former la voile avec la quille, pour se procurer le même avantage, celui qu'elle forme avec le vent étant supposé connu; & l'ayant trouvé, il traite de la maniere. de réunir les plus avantageux de ces deux angles, qui est un objet encore plus intéressant; car puisque pour chaque angle donné de la quille avec la voile, il y en a un de la voile avec le vent qui est le plus avantageux, on peut chercher le cas. dans lequel tous les deux seront en même-temps les plus avantageux, & donneront par conséquent la plus grande marche. Il résout cette question avec la même adresse; mais cette solution. zinsi que toutes les autres, est sondée sur la supposition, que la vitesse du vent est infinie & la dérive nulle : supposition bien. éloignée de ce qui arrive réellement dans la pratique.

Les trois premiers Auteurs établirent leurs calculs sur l'hypothese, que le Navire est un rectangle dont les moindres côtés
représentent la poupe & la proue; mais Jean Bernoulli s'avança
jusqu'à le supposer formé d'un rhombe, d'un rhomboïde, & même
de segments circulaires. En esset ayant remarqué que tout le calcul

dépendoit des suppositions rélatives aux résissances, & que les resistances dépendoient de la figure de la carêne du Navire, il ne put s'empêcher d'entrer dans ces détails, & il blâma Huygens d'être convenu que la dérive assignée par le Chevalier Renau, seroit effectivement la véritable, si les résistances des fluides étoient comme les simples vîtesses, & non comme leurs quarrés. Il s'occupa aussi de l'examen des différentes résistances, particulièrement de celles des segments circulaires; & il donna le nom d'axe des résistances à la ligne qui divise en deux parties égales les efforts des eaux dans toute la longueur du Navire, de la proue à la poupe. Ceci lui donna lieu de penser que le mât étant posé dans cette ligne, la force de la voile s'opposeroit directement à celle des eaux. & qu'on obtiendroit un manege parsait. Cette idée lui parut si importante, qu'il dit à son sujet : Je m'étonne que ni M. Renau, ni M. Huygens, n'aient point songé à cette question, qui paroît pourtant assez essentielle à la Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux. En esset, cette détermination & toutes les autres que produisit ce grand homme, auroient été, sans doute, de la plus grande utilité, si les profondes connoissances qu'il possédoit en Géométrie avoient été accompagnées de quelque pratique.

Un Ouvrage aussi étendu, & aussi rigoureusement calculé que celui dont nous venons de parler, dans lequel l'Auteur, outre ce que nous avons dit, se livra encore à l'examen de la courbure des Voiles, de leurs forces, & de l'axe où l'on peut supposer ces sorces reunies, qu'il nomma Ligne de la Force Mouvante; un tel Ouvrage, dis-je, paroissoit devoir mettre sin à toute dispute: cependant le Chevalier Renau ne voulut pas se donner pour vaincu. Il répliqua de nouveau, s'appuyant toujours sur le principe de la décomposition des sorces, & argumenta de maniere que Bernoulli, malgré sa sublime Géométrie, ne put le satisfaire qu'en lui disant, que les loix de la décomposition des mouvements, ne sont pas les mêmes, lorsqu'ils se sont dans les sluides,

6

que lorsqu'ils se sont dans le vuide. Ces absurdités sont la suit e nécessaire des principes erronnés qu'on avoit aveuglément adoptés; maisensin, le Chevalier céda, plus par prudence, ou par le respect dû à l'autorité de Bernoulli, que par une conviction parsaite sur ces objets.

Pendant tous ces débats, M. Parent, de l'Académie Royale des Sciences de Paris, donna au Public, (année 1713,) son Ouvrage intitulé, Essais & Recherches de Mathématiques, & de Phyfique, dans lequel, (Tom. 2, pag. 741,) on trouve cette proposition: De la situation, route & vitesse d'une sigure plane quel-conque tirée dans un fluide. Les principes sur lesquels cer Auteur sonde son calcul ne different pas de ceux de Jacques Bernoulliz mais cependant, saute d'avoir sait l'attention convenable à d'autres principes de méchanique très-nécessaires, il n'obtint pas les mêmes résultats que ce célebre Auteur.

Avant tout ceci, (année 1697), avoit paru un Ouvrage in-folio: beaucoup plus étendu, par le Pere Paul Hoste, Jésuite, Professeur de Mathématiques dans le Séminaire Royal de Toulon, intitulé, Théorie de la Construction des Vaisseaux; cet Ouvrage est très-connue dans la Marine, parce qu'il accompagne, & sert de suite à un autre Ouvrage du même Auteur, intitulé, l'Art des Armées Navales, qui a beaucoup de célebrité: c'est pour cela que nous ne pouvons nous dispenser d'en dire un mot. Le P. Hoste s'efforce, dans ce livre, d'établir en principe, que les résistances des shides fur les superficies qu'ils choquent, ne sont que comme les simples vîtesses, & comme les simples sinus des angles d'incidence. Quoique ceci soit la premiere chose que plusieurs Géometres lui reprochent, on verra cependant dans la suite de cet Ouvrage, que les erreurs dans lesquelles cet Auteur est tombé, tant sur les résistances, que sur la sorce du Navire pour porter la voile, les roulis, les tangages, & autres mouvements, viennent plutôt de ce qu'il ignoroit plusieurs principes essentiels de Méchanique, que de ce qu'il admettoit ce principe prétendu faux. Nous pourrions citer ici plusieurs passages de cet Ouvrage, pout

prouver ce que nous venons de dire: mais ce seroit nous arrêter sans utilité, ce que nous avons dit étant sussissant, pour que le Lecteur sçache le mérite qu'il doit lui assigner.

Après les Ouvrages dont nous venons de parler, on ne vit paroître, pendant un certain temps, que quelques productions de pure pratique. Aucun principe fondamental ne précede & dirige les regles que ces Auteurs exposent; un jugement sain & droit. mais sans culture, est leur seul guide, pour persectionner, ou corriger; aussi il leur arrive très-souvent de tomber dans des erreurs plus préjudiciables que celles qu'ils veulent éviter. La sublime théorie des Bernoulli, peu, ou même point du tout, appliquable à la pratique, ne produisit que l'Ouvrage de M. Pitot, de l'Académie Royale des Sciences de Paris, publié l'année 1731, intitulé, la Théorie de la Manœuyre des Vaisseaux, réduite en Pratique. Cet Auteur rappelle les principes établis dans la théorie des Bemoulli, & d'après ces principes il donne des tables des angles que doivent former les voiles; mais outre les erreurs théoriques que contient cet Ouvrage, M. Pitot manquoit entiérement de pratique, ce qui lui sit porter des jugements purement arbitraires, sur les effets de la mer, & les opérations des marins, en leur attribuant des faits qui n'ont jamais eu lieu.

Quatre années auparavant, M. Bouguer, alors Professeur d'Hydrographie au Havre de Grace, avoit donné un Ouvrage intitulé, de la Mâture des Vaisseaux, qui mérita le prix de l'Académie Royale des Sciences de Paris, année 1727. Cet Ouvrage dans lequel brillent particuliérement la Géométrie & le calcul, se termine par des regles très-peu conformes aux vues de son Auteur, & qui sont absolument impraticables. Ses idées étoient de pouvoir appliquer aux Vaisseaux des voiles beaucoup plus grandes que celles qu'ils portent actuellement, asin d'augmenter leur marche, sans qu'ils risquent de subir de grandes inclinaisons; mais malheureusement cet avantage ne s'obtient que dans le cas unique, où l'on a vent en poupe: dans tous les autres cas, encore que

l'Aureur reconnoisse, lui-même, l'impossibilité de faire usage de ce qu'il propose, il exige pourtant que les voiles s'abaissent & s'élargissent, de maniere qu'elles aient deux ou deux fois & demi la largeur quelles ont aujourd'hui. Par cette pratique, les voiles & les vergues seroient continuellement noyées sous l'eau, puisque cela arrive même, quelquesois, dans l'état actuel des choses. Outre plusieurs inconvénients qui tiennent à la maniere d'assujettir & d'orienter une voilure aussi étendue, on verra dans la suite de cet Ouvrage, qu'il seroit presque, pour ne pas dire absolument, impossible, que le Vaisseau gouvernât avec un tel appareil. Cette considération est échappée à l'Auteur, malgré l'étendue de ses connoissances, & la sagacité qui lui étoit si naturelle, parce que ce sont des choses que la pratique seule peut apprendre, & qu'on trouveroit très-difficilement sans elle.

Dans l'Ouvrage célebre intitulé, A Treatise of Fluxions, que publia en 1742 le sçavant Colin MacLaurin, Professeur de Mathématiques dans l'Université d'Edimbourg, & Membre de la Société Royale de Londres, on trouve ( Tome II, §. 922) la solution du problème concernant les angles que doivent former les voiles avec la quille & avec le vent. Cette solution est vraiment digne du grand homme qui l'a produite; elle est d'accord avec celle donnée par Jean Bernoulli; mais les principes sur lesquels elle est fondée, sont que la vîtesse du vent est infinie à l'égard de celle du vaisseau, & que la dérive est nulle, comme l'avoit supposé ce dernier. Sans cela, & sans les faux principes qu'il admet sur les résistances, comme on le verra par la suite, nous aurions eu la solution rigoureuse de cerproblème, qui est tant desirée.

Tous ces Ouvrages se réduisent cependant à un nombre limité de propositions détachées; il nous en manquoit la récapitulation, la correction de celles qui étoient erronnées, & l'addition de beaucoup d'autres absolument nouvelles. Cet Ouvrage restà pour M. Bouguer, le même qui nous donna, dans l'année 1727, le Traité de la Mature des Vaisseaux. Il publia donc, en 1746, son second Ouvrage:

#### PRELIMINAIRE.

Ouvrage sur la Marine, intitulé, Traité du Navire, de sa Construction & de ses Mouvements. L'étendue de cet Ouvrage, l'examen particulier & détaillé de tous les objets qui concernent le grand Art qu'il traite, & la simplicité élégante des solutions géométriques qui y sont très-heureusement appliquées, & rendues, pour ainsi dire, à la portée des commençants, lui donnerent dans l'Europe toute la célébrité qu'il méritoit. Il est certain que cet Auteur, si justement célebre, ne nous auroit rien laissé à desirer, s'il avoit joint à ses connoissances la pratique nécessaire pour découvrir la fausseté des suppositions que fait la théorie. Son zele & sa constance infatigables dans une tâche aussi pénible, étoient précisément ce qui nous auroit produit un Ouvrage parfait. Nous ne nous airêterons pas à rappeller ici ce qui sera toujours essentiel dans l'Ouvrage de M. Bouguer, ni ce qu'il contient d'évidemment désectueux, parce que nous citons, dans le cours de cet Ouvrage, les endroits les plus remarquables, omettant ceux qui paroissent d'une moindre importance, pour ne pas trop retarder notre marche.

Ensin, dans l'année 1749, Léonard Euler, Directeur de l'Académie Royale de Berlin, donna son grand Ouvrage intitulé, Scientia Navalis, seu Tradatus de construendis ac dirigendis Navibus. L'ordre singulier & la sublime géométrie avec lesquels ce grand homme traite toutes les matieres qu'il embrasse, sont vraiment dignes d'admiration. Cet Ouvrage eût été véritablement un trésor pour les Sciences en général, & pour la Marine en particulier, si des connoissances aussi profondes eussent été accompagnées de la pratique & de l'expérience que nous aurions également desirées dans M. Bouguer. Quoi qu'il en soit, ses solutions sont les meilleurs guides pour tout ce qu'on peut proposer & offrir de nouveau; ce qui n'est pas un foible avantage. Depuis ces grands Ouvrages; on a vu paroître de temps en temps quelques productions peu considérables, les unes sur la théorie, & les autres sur la pratique; mais nous pouvons assurer que ce qui ne se trouve pas dans ces deux célebres Auteurs, n'est pas des principaux objets que présente la théorie de la Marine.

Ce sont ces Ouvrages qui nous ont servi de boussole dans la partie scientifique de la Marine: d'un autre côté la pratique ne nous a pas été un maître moins secourable, particuliérement lorsqu'après avoir bien observé les saits qu'elle présente, & les avoir dégagés des accidents qui peuvent les modifier & les rendre variables, ils ne se trouvent pas conformes à ceux qu'exige la théorie. Dans ce cas, il n'y a personne qui ne pense qu'il ne se soit glissé quelques suppositions erronnées dans les principes de la théorie, défaut qu'il est nécessaire de chercher & de corriger : car la pratique & la théorie ne doivent jamais différer dans leurs résultats; lorsqu'elles ne sont pas d'accord, une des deux au moins est vicieuse, c'est-à-dire, que la théorie porte sur quelque principe faux ou mal entendu, ou bien que les faits de la pratique n'ont pas été examinés avec toute l'attention & le discernement nécessaires. On rencontre plusieurs exemples de cette espece parmi les principaux objets de la Science Nautique, malgré tous les travaux des Sçavants qui l'ont cultivée, non par le défaut de la Science en elle-même, mais pour n'en avoit pas comparé les réfultats avec ceux de l'expérience.

Un des premiers doutes qui se présenterent à moi dans met recherches & un des plus intéressants, sut sur la marche du Vaisseau. Selon la théorie, (1) le Vaisseau, en le supposant même des meilleurs voiliers, ne peut prendre plus que les 100 de la vitesse du vent, & cela en naviguant toutes voiles dehors, vent arrière, ou vent largue, deux cas qui paroissent indissérents à l'Auteur. (2) La vîtesse du vent est tout au plus, selon M. Mariotte, (Traité du Mouvement des Eaux, part. 1, disc. 3) de 24 pieds par secondes; c'est, dit-il, la vîtesse ordinaire des vents incommodes, & contre lesquels on a peine d'aller. M. Clare, de

<sup>(1)</sup> M. Bouguer, Traité du Navire, liv. 3 sect. 2, chap. I.

<sup>(2)</sup> On verra que le Navire marche beaucoup plus vîte vent largue, que vent arriere; Le cela en se servant des mêmes voiles dans les deux ces.

la Société Royale de Londres, dit la même chose, dans son Traité du Mouvement des Fluides, page 261: & d'après les expériences que j'ai faites moi-même, je suis demeuré convaincu que ce vent est précisément celui qui ne permet qu'avec beaucoup de difficultés de porter toute la voilure. En effet lorsque le vent parvient à avoir seulement 18 ou 20 pieds de vîtesse par seconde, on voit déjà les Vaisseaux, orientés vent largue, obligés de prendre des ris, même de serrer les voiles, dans la crainte de rompre les vergues & les mâts. M. Mariotte répete la même chose dans ledit Ouvrage, (part. 2, disc. 3,) supposant, dit-il, que le vent fasse 24 pieds en une seconde, comme il fait quand il est assez violent à l'ordinaire, mais pourtant bien moins que dans les grandes tempétes & ouragans. M. Guillaume Derham, de la Société Royale de Londres, rapporte, d'après des expériences réitérées, (Transad. Philos. No. 313,) que dans les plus violentes tempêtes, le vent ne parcourt que 66 pieds anglais par seconde, & tout au plus de 70 à 90; il ajoute que quelques-uns ont une vîtesse de 22 pieds par seconde, d'autres en ont une de 44, & d'autres plus, & enfin qu'il y a des vents qui ne parcourent pas un mille par heure: ce qui fait i pied par seconde. J'ai trouvé par mes propres expériences que j'ai déjà citées, que les brises d'été qui regnent presque journellement à Cadix, parcourent en général 12 pieds par seconde, un peu plus ou un peu moins, ce qui s'accorde très-bien avec les Auteurs que nous venons de nommer : ainsi supposer qu'un Vaisseau puisse porter toute sa voilure, le vent parcourant 24 pieds par seconde, c'est assurément tout ce qu'on peut supposer de plus fort, encore doit-on beaucoup douter que cela soit possible. D'après cette supposition, le Vaisseau ne pouvant prendre, selon la théorie admise jusqu'ici, plus que les 100 de la vîtesse du vent, cela correspondra, dans le cas présent, aux de 24 pieds, ou à 7 pieds 48 par seconde, ce qui répond à 4 milles : par heure : je laisse aux Marins à considérer combien ce résultat est éloigné de 9, 10, & 11 milles, qu'un Vaisseau a courume de faire dans de pareilles circonstances.

Prenons le calcul en sens contraire: supposons que le Vaisseau parcoure 11 milles par heure, comme il les parcourt effectivement, ce qui correspond à une vîtesse de 17 pieds ; par seconde, & nous trouverons que pour cela le Vaisseau doit parcourir les 116 de 17 pieds 1, ou à-peu-près 58 pieds français. qui équivalent à 62 pieds anglais : ensorte que pour que les Vaisseaux parcourent 11 milles par heure, comme ils les parcourent en effet avec tout leur appareil, il est presque nécessaire d'un ouragan tel que celui observé par Derham. M. Bouguer suppose dans le calcul dont toutes ces conséquences sont tirées, que la densité de l'air est : de celle de l'eau; en la prenant de \_\_\_\_, il ajoute que la vîtesse du Navire ne seroit que les de celle du vent; ensorte que les 4 milles ; de sa marche par heure se réduiroient alors à 3 milles +; & le Navire courant en effet 11 milles par heure, la vîtesse du vent devroit être de 77 pieds anglais, ce qui forme une tempête des plus violentes qu'il soit possible de voir.

Il me parut d'abord que ce désaut de correspondance entre la théorie & la pratique, pouvoit venir de quelque erreur de calcul; mais ayant calculé de nouvelles sormules, comme on le verra dans le Tom. II, Liv. IV, Chap. 1 de cet Ouvrage; elles me servirent seulement à le consirmer. On trouve de même qu'au plus près du vent, le Vaisseau, naviguant avec toutes ses voiles, ne peut prendre que les 11/1000 de la vîtesse du vent; & par consequent que celui-ci devroit parcourir 77 pieds ; anglais par seconde, pour que le Vaisseau parcourût seulement 6 milles par heure, comme le sont beaucoup de Vaisseaux. On voit que ce résultat est encore plus impossible que tout ce qu'on a vu ci-dessus; puisque, par beaucoup de raisons, le vaisseau ne pourroit pas porter tout son appareil avec un vent aussi violent.

Malgré tout ce qu'on vient de voir, il nous restoit encore un autre examen à saire; car toutes les déterminations ci-dessus sont sondées sur la supposition que le Vaisseau, saisant 11 milles par

heure; il les fait par la seule action d'un vent dont la vitesse n'excede pas 24 pieds par seconde; quantité assignée seulement sur la soi que nous avons donnée aux observations de Mariotte & de Derham. Il étoit donc nécessaire de voir si cette vîtesse ne seroit pas plus grande, ce qui nous approcheroit davantage des déterminations sournies par le calcul. Or l'expérience seule pouvoit éclaireir ce doute; c'étoit donc elle qu'il falloit consulter.

Pour que le Navire parcoure 11 milles par heure, il faut qu'il aie 17 pieds 4 de vîtesse par seconde; & si le vent qui produit cet effet, n'avoit que 24 pieds de vîtesse par seconde, la vîtesse du Vaisseau devroit être à-peu-près les ; de celle du vent, & non le 7, comme on l'a déduit du calcul. C'est donc le rapport de ces deux vîtesses, celle du vent & celle du Vaisseau, qu'il est question de connoître avec exactitude. Pour cela je choisis un Canot, & tandis qu'en y naviguant vent largue, on mesuroit son sillage, on mesuroit à terre la vîtesse du vent, en lui abandonnant de petites plumes très-légeres, & en observant, avec une montre à secondes, le chemin qu'elles parcouroient dans un temps donné. Après avoir répété plusieure fois cette expérience, je reconnus, à mon grand étonnement, que non-seulement on ne peut augmenter les 24 pieds de la vîtesse du vent, mais qu'au contraire il saut les diminuer beaucoup. Finalement je trouvai que le Canot alloit presque aussi vite que le vent; de sorte que le vent parcourant 10 à 11 pieds par seconde, le Canot en parcouroit à-peu-près 10. Ce phénomene paroîtra, fans doute, bien étrange à ceux qui ont cru que la vitesse du vent étoit presque infinie à l'égard de celle du Vaisseau; mais il n'en est pas moins vrai. On peut répéter journellement cette expérience dans tous les Ports où l'on a la commodité de passer à la voile d'un côté à l'autre, comme dans la Baye de Cadix. De cette Ville au Port-Sainte-Marie, il y a cinq milles, ou 30400 pieds anglais : le vent étant frais, ou ayant une vîtesse de 42 pieds par seconde, les Barques sont ce trajet, en courant

vent largue, en trois quarts d'heure, ou 2700 secondes; ce qui, en divisant les 30400 pieds par les 2700 secondes, donne 11 pieds 7 pour la vîtesse de la Barque dans une seconde. Delà on voit clairement qu'il ne convient point de supposer plus de 24 pieds de vîtesse au vent, pour que le Vaisseau parcoure 17 pieds 4, particuliérement si on le suppose bon voilier.

D'après tout ce que nous venons de dire, il n'y a plus moyen d'être arrêté dans les conséquences qui se présentent d'elles-mêmes; il faut nécessairement que la théorie enseignée jusqu'ici soit fausse, ou, pout mieux dire, que les principes ou suppositions sur lesquels elle est fondée, soient erronnés. Ces principes sont que les forces que le vent exerce sur les voiles, de même que celles des eaux sur la carene du Navire, sont comme les surfaces choquées, comme les quarrés des vîtesses, comme les quarrés des finus des angles d'incidence sous lesquels elles sont choquées. & comme les densités des fluides : à quoi on peut ajouter la supposition des voiles planes, tandis qu'elles ne le sont pas, particuliérement dans le cas d'un vent frais. Cette derniere supposition, bien loin d'être préjudiciable à la théorie, la favorise au contraire, puisque par elle on donne plus de force aux voiles qu'elles n'en ont effectivement, d'où il doit resulter plus de vîtesse pour le Vaisseau, comme on le desire.

Que la force soit comme les densités des sluides, c'est un principe si évident par lui-même, que je ne crois pas qu'il ait jamais été mis en doute par personne. Il paroît qu'il en doit être de même de cet autre principe, qui est que (toutes choses égales d'ailleurs) les forces des sluides doivent suivre la raison des surfaces qu'ils choquent, comme on l'a cru jusqu'ici. Toute l'erreur doit donc tomber sur la supposition que les forces, ou, ce qui est la même chose, que les résistances des sluides sont dans le rapport des quarrés de leurs vîtesses, & des quarrés des sinus d'incidence. Ce principe, tout suspect qu'il est, est cependant reçu par les premiers Géometres, & par les premiers Physiciens de

l'Europe, & généralement adopté par toutes les Académies qui y sont instituées, & qui sont si justement célebres. Cette considération devoit imprimer le plus grand respect, & peut-être même porter à abandonner tout examen de ce principe, si nous ne nous voyions pas autorisés à douter par l'exemple des mêmes Géometres. Newton est un de ceux qui firent le plus d'efforts pour s'assurer d'un principe si essentiel pour procéder avec certitude dans la Théorie des Projectiles. Après beaucoup d'examens théoriques . ( Philosophia naturalis, lib. 2.) qui ne sont, à la vérité, que de pure spéculation, & qu'on ne peut regarder comme des demonstrations géométriques, il crut pouvoir conclure que les résistanses des fluides suivent la raison du quarré des vîtesses. Mais cependant, avant de s'en tenir absolument à ce principe, & de l'admettre dans ses démonstrations, il voulut le confirmer par l'expérience; & pour cela il sit osciller, dans les sluides, des pendules de dissérentes matieres & de différentes grandeurs. (1) Le résultat de ces expériences est si éloigné de ce qu'il avoit d'abord imaginé, qu'on en concluroit avec plus de précision, que les résissances sont comme les simples vîtesses : aussi ajoute-t-il que ses expériences méritent peu de confiance, & qu'il seroit à desirer qu'on les répétât.

Léonard Euler, dans sa Science Navale, que nous avons déjà tètée, (Chap. 5, Propos. 49.) donne un raisonnement géométrique sur ce sujet, dans lequel on trouve toute l'adresse & le sçavoir éminent de ce grand Géometre: sa conclusion est, (2) que la sorce ou la résistance des fluides est égale au double du poids d'une colonne d'eau, dont la base est la surface choquée, & la hauteur, celle d'où il saudroit qu'un corps tombât librement pour acquérir la vîtesse avec laquelle le fluide se meut; hauteur qui, comme on le sçait, est comme les quarrés des vîtesses. Mais quelle imperfection l'Auteur n'apperçut-il pas dans cette solution, & quel

<sup>(1)</sup> Voyez le Scolie de la Propos. 17, Livre 2, Tome I de cet Ouvrage.

<sup>(1)</sup> Voyez le même Scolie.

embarras ne lui causa-t-elle pas, puisqu'il avoue lui-même que la force ne peut être égale qu'au simple poids de la colonne ci-dessus, & non au double de ce poids? Toute sa démonstration est sondée sur la supposition que lorsqu'un corps se meut dans un fluide, il frappe seulement la partie du fluide qu'il déplace, sans faire attention que le fluide déplacé pousse celui qui est devant lui; que ce dernier pousse aussi celui qui le précede, & ainsi de suite, sans qu'il y ait de terme, ou sans que nous sçachions quelle est la quantité de fluide qui se meut réellement, comme le consesse Newton lui-même, (Philosophia Naturalis, Liv. II, Scolie de la Propos. 35.)

Daniel Bernoulli, dont le nom est si connu dans la République des Lettres, étend encore davantage ses calculs, (1) en manisestant la dissérence qui résulte de ce que les corps sont ou ne sont pas élastiques. Mais, quoi qu'il en soit, la solution est la même, à cette différence près que la résistance est double dans le premier cas de ce qu'elle est dans le second : ainsi l'incertitude subsisse toujours. Tout ceci, au reste, paroîtra moins étrange, si on considere que dans les théories que nous venons de citer, on suppose le fluide destitué de toute gravité, & par conséquent que les particules n'exercent aucune pression les unes sur les autres; ce qui n'a lieu ni dans notre air, ni dans nos eaux. Lorsque la vîtesse des corps qui se meuvent dans ces fluides n'est pas trop grande, leur partie postérieure est frappée par les particules du fluide, avec la force qui leur demeure de leur gravité; ce que Newton avoit aussi remarqué, & par conséquent la résissance doit être diminuée. Au contraire, si la vitesse du corps en mouvement est très-grande, la gravitation du fluide n'a pas tant lieu, & les particules du fluide n'en peuvent acquérir assez de vitesse pour atteindre & frapper la partie postérieure du corps, & la résistance doit être par-là à proportion plus grande. Plusieurs ont bien reconnu, depuis, cet effet, &

ont

<sup>(1)</sup> Commentaires de l'Académie de Pétersbourg, mois de Juin & d'Octobre 1727.

ont été forcés de convenir que les résistances des sluides que nous connoissons, (1) ne peuvent suivre réguliérement les loix que nos théories leur assignent.

Nous ne devons donc pas être étonnés si la vîtesse calculée pour celle que devroient prendre les Vaisseaux, est si éloignée de celle qu'ils prennent effectivement : cela devoit arriver nécessairement. puisque les suppositions sur lesquelles on s'est fondé, sont fausses. Mais cette conséquence n'est pas encore la plus fâcheuse : si le résultat du calcul pour déterminer la vîtesse du Navire, est si considérablement éloigné de la vérité, quelle consiance pouvons-nous avoir dans aucun des autres résultats sournis par cette théorie, dans les angles que doivent faire les voiles avec le vent, dans ceux du gouvernail & de la dérive, dans les forces des voiles, & les autres actions du Vaisseau? Tout doit être vicieux, ou du moins nous avons tout lieu de le croire. Le sujet est, on ne peut pas plus, intéressant, & demande l'examen le plus sérieux : c'est précisément cet examen que nous nous sommes proposés de faire avec tout le soin & toute l'attention dont nous sommes capables, sans: épargner ni travail ni fatigues.

Il étoit nécessaire de commencer par des expériences certaines qui consirmassent nos doutes sur les résistances, & de chercher ensuite, par des voies dissérentes, ou en suivant celles par lesquelles la nature agit, une autre théorie des mêmes résistances; & il falloit ensin examiner si cette nouvelle théorie étoit d'accord, non-seulement avec ce que l'expérience nous apprend sur la marche du Vaisseau, mais encore avec ce qu'elle nous fait voir de tous ses autres mouvements, & même avec tous les phénomenes qu'on observe dans la nature. L'entreprise, quoique difficile, a eu beaucoup plus de succès que je ne l'avois moi-même espéré. J'ai trouvé que l'action exercée par l'eau courante contre une surface que

<sup>(1)</sup> Benjamin Robins, de la Société Royale de Londres, New Principles of Gunnery, Chap. 2, Prop. 1.

le lui ai exposée, est non-seulement, dans certains cas, quatre fois plus grande que ne l'assigne M. Mariotte, ( Traité du Mouvement des Eaux, Part. 2, Disc. 3.) mais qu'elle est même, dans d'autres circonstances, jusqu'à huit fois plus grande. Ceci ne paroîtra point étonnant, si on considere que l'action du fluide dépend non-seulement de la grandeur de la surface choquée. comme on l'a cru jusqu'ici, mais aussi de la plus grande prosondeur à laquelle elle est submergée dans le fluide : ensorte que la même table, ou surface, étant supposée avoir la forme d'un parallélogramme rectangle, éprouvera beaucoup moins de résistance. ayant son plus grand côté horisontal, que lorsque le même côté est vertical. C'est une observation très-importante pour la Marine, & qui jusqu'à présent ne s'est offerte à personne, quoiqu'elle soit une conséquence évidente de la gravitation. En effet, la gravitation agissant dans les résistances, ainsi que nous venons de le dire, comme elle est plus grande à de plus grandes profondeurs, attendu que les colonnes qui agissent sur les particules du fluide, sont plus longues, & par conséquent d'un plus grand poids, il s'ensuit que les résistances doivent aussi être plus grandes à de plus grandes profondeurs. Les différences qui résultent de ce seul fait sont si grandes, que tout ce qu'on a calculé jusqu'à présent, ne pouvoit pas manquer de différer considérablement de la vérité. J'ai observé que lorsque la table avoit une longueur quadruple de sa largeur, la résistance qu'elle éprouvoit, son plus grand côté étant vertical, étoit à-peu-près deux fois plus grande que lorsque le même côté étoit horisontal; c'est-à-dire, que, dans ce cas, les résistances sont à-peu-près comme les racines quarrées des hauteurs ou prosondeurs de la surface dans le fluide. Ainsi, supposant qu'un Navire ait ses dimensions linéaires doubles de celles d'un autre qui lui est semblable, les surfaces choquées du premier seront quadruples de celles du second; & d'après ce qu'on a enseigné jusqu'à présent, les résistances du premier de ces Navires deproient être à celles du second, comme 4 est à 1; mais, selon les

observations dont nous venons de parler, ces résissances sont en esset à peu-près comme 5 \frac{1}{5} est à 1; dissérence qui, comme on le voit, mérite bien d'être considérée.

Nos expériences ont encore prouvé clairement que les résistances ne suivent pas la loi des quarrés des vîtesses, & des quarrés des sinus des angles d'incidence, mais à-peu-près celle des simples vîtesses & des simples sinus d'incidence. C'est aussi ce que les expériences de Newton ont manifesté.

Nous étions donc déjà assurés, d'après tout ceci, des défauts de la loi des résistances établie par la théorie; quoique cette loi ait été généralement reçue, malgré les doutes qu'elle devoit suggérer, & qui devoient la rendre suspecte, & malgré la fausseté des résultats que nous avons vus en être la suite. Mais cela ne suffisoit pas encore, il falloit trouver une nouvelle théorie, dont les conséquences sussent conformes à l'expérience & à la vérité: sans cela on ne pouvoit pas l'introduire dans le calcul; & il paroissoit, à la premiere vue, que nous devions avoir des résultats encore plus éloignés de l'observation des saits. Car puisque les résistances sont effectivement plus grandes qu'on ne l'avoit pensé, comment peut-il en résulter de plus grandes vîtesses dans les Vaisseaux, selon que l'exige la pratique? Cependant cette objection si naturelle s'évanouit bientôt, en considérant que si les résissances des eaux sur la proue augmentent, les forces du vent sur les voiles doivent aussi augmenter, par la même raison : ainsi il n'y a plus lieu d'être arrêté. Ayant tenté de prendre pour fondement de la théorie le rapport entre la vîtesse avec laquelle un fluide jaillit hors d'un vase par un orifice, & le poids que supporteroit la superficie qui boucheroit cet orifice, tant dans le cas où le fluide seroit en repos, que dans celui où il seroit en mouvement, comme on le verratrès en détail dans le Livre II de ce Volume, on a trouvé la conformité la plus exacte entre les formules déduites de ce rapport, & les résultats de l'expérience, au moins pour la relation qui regne entre les forces, sinon dans leur mesure absolue. Suivant

cette nouvelle théorie, les résistances sont comme les densités des fluides, comme les surfaces choquées, comme les racines quarrées des profondeurs auxquelles elles font submergées dans les mêmes fluides; comme les simples vîtesses, & comme les simples sinus des angles d'incidence sous lesquels elles sont choquées. Cependant ce n'est pas encore tout; les résistances ne suivent cette loi que dans le cas où la superficie est entiérement submergée dans le fluide, & où la partie antérieure du corps est semblable à sa partie possérieure. Lorsqu'une partie de la surface est hors du fluide, il y a une nouvelle quantité à considérer dans les résistances, qui ne dépend nullement de la surface choquée, mais qui provient seulement de la vitesse; & cette quantité n'est ni comme les simples vitesses, ni comme leurs quarrés, mais comme leurs quatriemes puissances. Dans certains cas il doit encore entrer une troisieme quantité dans l'expression de la résissance, qui est comme les quarrés des vîtesses, & comme les surfaces choquées. Cette quantité répond précisément au cas qu'on a considéré jusqu'à présent. Enfin, il y a d'autres circonstances où il faut avoir égard à une quatrieme quantité qui ne dépend aucunement des vîtesses, mais seulement des surfaces choquées. Suivant cette théorie, les résistances dépendent donc de quatre quantités distinctes, dont quelques-unes s'évanouissent dans certains cas; & heureusement, dans les recherches qui regardent la Marine, qui sont celles que nous nous proposons, elles se réduisent ordinairement à une seule, qui est la premiere de celles que nous venons d'énoncer; cependant, dans le cas d'une très-grande vîtesse, on ne peut se dispenser d'avoir égard à la seconde : quant à la troisieme, qui est la seule dont on ait tenu compte jusqu'ici, il est ordinairement inutile d'y avoir égard.

Ce parsait accord de l'expérience avec la théorie nous établissoit, comme on vient de le voir, les sondements de l'édifice; mais il nous restoit une inquiétude: la plupart des expériences saites en petit, ne donnent pas, à beaucoup près, les mêmes

résultats que lorsqu'elles sont faites en grand, parce que dans celles-ci les effets des différents accidents deviennent beaucoup plus sensibles; & c'est précisément ce qui arrivoit dans la comparaison des expériences saites jusqu'à présent, avec les mouvements & les actions du Vaisseau. Mais il n'en a pas été de même dans notre théorie; elle n'a fait que gagner à cette épreuve: car lorsque nous avions tout lieu de craindre de très-grandes différences, à cause de l'augmentation que nous avons trouvée dans les résissances; nous avons eu les résultats les plus satisfaisants. Cette théorie donne la vîtesse des Navires précisément telle qu'on l'observe journellement. soit qu'ils naviguent vent arriere, soit qu'ils naviguent vent largue, ou à la bouline. Mais ce qui est beaucoup plus fort, c'est que cette théorie apprend que non-seulement quelques Navires doivent aller. vent largue, presque aussi vîte que le vent, mais encore que quelques-uns ont une vîtesse qui surpasse celle du vent: paradoxe que beaucoup de gens trouveront étrange, mais dont cependant on verra la démonstration, non dans le sens que l'entendoit Jean Bernoulli, (1) c'est-à-dire, qu'on pourroit déployer une voilure d'une étendue presque infinie; supposition tout-à-sait chimérique, & qui ne peut s'appliquer à la pratique; mais en n'employant que ce qui est consacré par les faits, & ce qui arrive journellement dans plusieurs Bâtiments, tels que les Galeres, les Chebecs, &cc. \*

<sup>(1)</sup> Euvres de Jean Bernoulli, Tom. II, N. XCIII.

Nous ferons observer, en passant, que cette idée, toute étrange qu'elle puisse paroître su premier aspect, n'est pas particuliere à notre Auteur. Plusieurs Marins ont sais la possibilité qu'un Vaisseau pût avoir une vîtesse aussi grande, de même plus grande que celle du vent. Le celebre Amiral Anson, dont l'autorité seroit ici d'un si grand poids, si ces matieres pouvoient en admettre, étoit de cette opinion. (Voyez son Voyage autour du Monde, Liv. III Chap. 5.) On peut même concevoir la vérité de cette proposition par un raisonnement sort simple. Lorsqu'un Vaisseau navigue vent arrière, il est clair qu'il se soules, est d'autant moindre que le Vaisseau a plus de vîtesse: mais si le Vaisseau est orienté vent largue, la route saisant alors un angle avec la direction du vent, les voiles ne se dérobent pas autant à son impulsion, puisque le Vaisseau ne la suit pas directe-

Ayant ainsi trouvé les résistances sournies par notre théorie, parsaitement d'accord avec la pratique, non seulement dans les petites surfaces, mais encore dans les plus grandes que puissent avoir les Vaisseaux, nous avons jugé à propos de la soumettre à une autre épreuve, en l'appliquant à deux-autres cas très-dissérents. Le premier de ces cas consiste à déduire des mêmes principes une nouvelle théorie des Cerf-volants, autrement nommés Cometes, que les ensants prennent tant de plaisir à élever dans l'air; car, quoique ces machines soient uniquement destinées à leur amusement, elles ont été très-propres, dans ce cas, pour servir de vérisscation à un objet aussi important. C'est pour cela qu'on trouvera dans un Appendice, à la fin de ce Volume, tout le calcul relatif à cette théorie. On le compare à celui qui réssulte de l'ancien système, asin qu'on connoisse la vérité, avec cette évidence qui ne peut laisser de doutes.

Le second cas auquel nous avons encore appliqué la théorie,

ment. Lorsque la route est perpendiculaire à la direction du vent, les voiles & les autres parties du Vaisseau qui éprouvent l'impulsion du vent, la reçoivent à - peu-près toute entiere, quelque vîtesse qu'ait le Vaisseau. Il est donc aisé de sentir que puisque, dans ce cas, l'impulsion du vent sur les voiles n'est presque pas diminuée par la vitesse du sillage, ce choc répeté sans cesse, avec la même énergie, doit imprimer au Vaisseau (toutes choses égales d'ailleurs) une vitesse beaucoup plus grande que lorsqu'on cingle vent arriere, On doit concevoir, en même temps, que dans certaines dispositions, il est possible que le Vaisseau acquiere une vîtesse égale, ou même plus grande que celle du vent. Nous avons pris, pour exemple, le cas de la perpendicularité de la route avec la direction du vent. afin de rendre notre raisonnement plus facile à saisir : mais on doit concevoir que cet effet doit dépendre de plusieurs causes dont l'influence doit être très-variable suivant l'espece des Navires; comme du rapport des résistances du côté, & de la proue, de la quantité de voiles deferlées, de leur situation, de leur courbure &c. C'est au calcul à combiner tous ces éléments: les bornes étroites de l'esprit humain ne peuvent permettre d'en apprécier l'influence, avec précision, par le seul raisonnement. On verra cette question traitée à fond dans le Tom. II, Liv. 4, Chap. I & 2 de cet Ouvrage : il nous suffit ici d'avoir fait coneevoir d'avance la possibilité du cas avancé par D. Georges Juan. Nous observerons encore que notre raisonnement explique ce qui est dit dans la note 2 de la page 10 de ce Discours, & doit-faire sentir en même-temps, combien les moulins à vent ordinaires dont les ailes se meuvent dans un plan vertical, sont supérieurs à ceux qu'on a imaginés, ou qu'on pourra imaginer par la suite, qui se mouveroient horisontalement.

est aux expériences saites par M. J. Smeaton, avec une machine de son invention, pour déterminer la sorce avec laquelle l'eau agit sur les roues qu'elle sait tourner, telles que les roues des Moulins. On compare les résultats de vingt-sept expériences avec les deux théories, sçavoir, celle qu'on a suivie jusqu'ici, & la nouvelle que nous proposons. On trouve que toutes les expériences correspondent exactement avec notre théorie, tandis qu'elles s'écartent entiérement de l'ancienne. Ces résultats nous sont d'autant plus savorables, qu'on ne peut avoir aucun doute sur des expériences qui ne nous appartiennent pas, & qui ont été saites, si long-temps auparavant, dans des vues très-différentes, comme on vient de le dire-

Ayant déterminé & corrigé l'erreur du principe, il nous falloit entrer dans l'examen d'une matiere extrêmement étendue. & qui étoit peut-être plus difficile que si elle n'avoit été envisagée par personne auparavant; parce qu'ordinairement il faut plus de travail pour corriger un défaut, que pour édifier premiérement l'ouvrage. L'erreur que nous avons vue exister dans la détermination des vitesses, ne se bornoit pas là; de toute nécessité il devoit y en avoir dans la dérive, dans les angles que les voiles doivent former avec la quille & avec le vent, dans la force des voiles à l'égard de la stabilité; parce que tous ces éléments dépendent de la relation des résistances, qui est susceptible de beaucoup de variations, principalement dans le dernier point, où il est question d'équilibrer de plus grands efforts du vent sur les voiles, avec la résistance qu'éprouve le côté du vaisseau, qui est la même. La maniere de calculer les résistances devoit aussi être très-différente. & les corps susceptibles d'éprouver la moindre résissance, trèsdifférents; car une portion de la carene du vaisseau, placée proche de la surface de l'eau, n'éprouve pas la même résistance qu'une autre portion égale & femblablement choquée, placée à une plus grande profondeur.

Mais les articles spécissés ci-dessus, ne sont pas encore les seuls dans lesquels on se trompoit : on trouve également quel-

ques etreurs dans ce que l'ancienne théorie nous enseigne sur le manege du Vaisseau. D'après elle, l'axe des résissances, & celui de la force motrice, doivent coıncider pour équilibrer le Vais-Seau. & obtenir un manege parsait; cependant dans la pratique, lorsque le Vaisseau marche, toutes voiles dehors, l'axe des résistances est à-peu-près d'un septieme de toute la longueur du Vaisseau, plus à la poupe que celui de la force motrice; & par conséquent, d'après ce qui a été enseigné, le Vaisseau devroit arriver continuellement, & avec une grande force : mais on voit le contraire, les Vaisseaux ont plus de propension à venir au vent, sur-tout lorsqu'il vente bon frais. Il est donc nécessaire qu'il y ait encore, à cet égard, quelque vice dans la théorie, ou qu'on ait omis quelques considérations très-essentielles. En effet, on en rencontre deux de cette nature, qui ont été entiérement négligées; on n'a eu aucun égard à la courbure de la voile qui porte l'axe de la force motrice beaucoup plus vers la poupe, & on n'a point considéré l'inclinaison du Vaisseau qui porte encore cet axe beaucoup davantage du même côté. Si ces changements dans la situation de l'axe de la force motrice étoient constants, il n'y auroit cependant pas beaucoup à corriger dans ce qu'on a enseigné, on pourroit même s'y arrêter sans beaucoup d'inconvenients; mais ces changements sont variables, ils dépendent de la force du vent, de la figure des voiles, & de la stabilité du Navire, ou de sa force pour porter la voile. Si on avoit placé la mâture conformément à ce qui nous a été enseigné; il eut été impossible que le Vaisseau gouvernât, & l'inconvenient eût été beaucoup plus grand encore, si on avoit employé les proportions que M. Bouguer à prétendu qu'on devoit donner à la mâture.

Les roulis & les tangages ne sont pas les points où l'ancienne théorie est le moins sautive; dans cette théorie le Vaisseau est considéré comme un pendule qui n'a pas d'autre action que celle qui résulte d'un mouvement d'oscillation: & d'après cette idée,

QΠ

on conclut que tous les roulis & les tangages doivent se faire dans le même temps. On ne voit pas dans cette hypothese, que les roulis aient aucune relation avec l'action de la lame, qui en est cependant la véritable cause: & quoiqu'on puisse croire que: la théorie se rapporte seulement aux seconds ou troisiemes roulis. qu'on peut regarder comme n'étant plus soumis à l'action de la lame, peut-on douter que les premiers ne soient d'un plus grand. effet, & qu'il ne soit, par cette raison, plus important d'en connoître la nature? Il est évident que cette théorie n'est nullement. d'accord avec les faits, pour ce qui concerne les premiers roulis, parce que tous ces balancements s'exécutent nécessairements: dans le temps que la lame emploie à faire son passage sous le Vaisseau; & la durée de ce passage est, on ne peut pas plus, inconstante, puisqu'elle dépend de la grandeur des lames. Il faut convenir qu'on ne peut être trop étonné qu'on ait pu admettre, aussi long-temps & aussi généralement, de semblables erreurs. On n'a nullement considéré, dans ces mouvements, les effets des lames. ou des coups de mer, & il paroît que ces calculs n'ont été proposés que pour des mers enchantées, & non pour celles qui passent. par-dessus les Vaisseaux, qui les inondent, & qui les font périr. Un Bâtiment s'éleve avec plus de facilité sur la lame qu'un autre : qui est-ce qui doutera que celui-ci ne soit plus exposé à être inondé, & que le premier ne coure plus le risque de rompre sa mâture? Il n'est donc pas seulement nécessaire de considérer le temps dans lequel le roulis s'exécute, mais il faut encore examiner sa grandeur, & l'élevation des eaux sur le côté du Vaisseau. Les proues aigues, ou de moindre résistance, que les Géometres ont tant: desirées, seroient exposées à ces accidents; elles seroient continuellement submergées, & non-seulement elles seroient courir les rifques d'un naufrage, mais encore elles ne produiroient aucun gain pour la marche qui est l'unique objet qu'on a eu ordinairement en vue; car les résistances croîtroient à mesure que ces proues se submergeroient & s'inonderoient davantage, par le choc répété des lames.

Nous avons fait ensorte que notre théorie sût exempte de toutes les erreurs que nous avons rapportées ci-dessus, & de quelques-autres que nous nous dispenserons d'indiquer, pour ne pas trop nous arrêter; mais pour l'exposer avec clarté, nous avions besoin de beaucoup de principes sur la Méchanique, particuliérement sur l'action & le mouvement des fluides. Nous avons donc pensé qu'il convenoit de les exposer dès le commencement de notre Ouvrage, & d'y rensermer également ce qui conduit à la théorie des machines simples & composées, à celle de leurs frottements, & à la connoissance des loix du choc des corps, & de leurs autres actions. Tous ces objets conviennent à la Marine, & conduisent directement à la résolution de toutes les questions embarrassantes que cette Science présente, & qu'on verra traitées dans cet Ouvrage, que nous avons distribué dans l'ordre qui suit.

Le premier Volume est divisé en deux Livres, dont le premier concient neuf Chapitres. Le Chapitre premier traite des définitions, axiomes, ou loix du mouvement, avec les principes déduits de l'expérience sur l'action de la gravité. Le Chapitre II traite de la composition & décomposition du mouvement & des forces agissantes. Le Chapitre III contient tout ce qui a rapport au centre de gravité, ou des masses, & à celui des puissances. ou des forces : on donne les formules de leurs vitesses, des espaces qu'ils parcourent, & des temps qu'ils emploient à les parcourir. Le Chapitre IV traite de la rotation d'un système quelconque de corps libres, ou liés entre eux; de l'angle giratoire ou de rotation qu'ils prennent en vertu de puissances quelconques qui agiroient sur le systême. On y démontre que la rotation du système se fera de la même maniere, soit qu'on suppose son centre de gravité fixe, soit qu'on le suppose libre; & on fait voir, en même temps, que ce centre doit se tenir le plus bas qu'il est possible, dans quelque corps, ou machine que ce soit. On ajoute comme une conséquence de cette théorie, celle des pendules, & des leviers des trois genres, en ne les considérant pas seulement dans l'état de repos, comme on

l'a toujours fait, mais dans celui de mouvement; & on examino leurs forces & les résistances qu'ils doivent avoir dans leurs sibres & dans toutes leurs parties. On traite, dans le Chapitre V, de l'axe & du rayon de rotation, ou du point sur lequel tourne un corps ou un système de corps; on y fait voir que ce point ne peut être fixe, à moins qu'il ne soit le centre de gravité. Le Chapitre VI renferme toute la théorie de la percussion des corps : nous nous sommes un peu étendus sur cette matière, tant à cause qu'elle est le principe des Chapitres suivants, que parce qu'il étoit intéressant d'éclaireir un sujet qui a fait naître tant de disputes parmi les Auteurs les plus respectables; & particuliérement la question des forces vives & des forces mortes. On donne des formules pour trouver les temps, les vitesses, les actions & les espaces parcourus par les corps dans l'acte du choc, & pour trouver de même les forces avec lesquelles ils agissent dans un instant quelconque. On applique les solutions à la pratique, & aux expériences faires par les Auteurs de Physique Expérimentale, asin de saire voir l'accord de la théorie avec l'expérience, & les effets furprenants du choc. On termine ce Chapitre en mettant dans le plus grand jour l'erreur où font tombés plusieurs Auteurs célebres, en confondant les centres d'oscillation & de percussion; car quoique ces centres coincident en certains cas, ils ne sont cependant pas toujours les mâmes.

Le Chapitre VII contient le mouvement des corps sur des plans inclinés, ou sur des surfaces courbes: on détermine le temps de leur chûte par la cycloide, & on en fait l'application aux pendules. On calcule la durée de leurs oscillations, & l'espace que patrourent les corps, qui tombent librement, pendant la durée d'une oscillation. On termine ce Chapitre par l'examen du mouvement des corps, dans les cas où ils tombent en roulant le long d'un plan incliné, ou d'une surface courbe.

On trouve, dans le Chapitre VIII, une nouvelle théorie sur le frottement; c'est un objet sur lequel on n'a encore point vu la théorie d'accord avec l'expérience, quoiqu'il ait été traité par les Géometres du premier ordre. On démontre que la force du frottement n'est pas seulement proportionelle au poids, ou à la pression qui le produit, comme l'ont cru MM. Amontons & Bilsinger. On maniseste les erreurs qui résultent de la théorie donnée par le célebre Léonard Euler; & on fait voir comment tous les saits se concilient avec la nêtre.

Enfin on termine le premier Livre par le Chapitre IX, qui traite des Machines simples, sçavoir, du Plan incliné, du Coin, de la Hache, de la Vis, du Trevil ou Cabestan, de la Poulie, & des Moussles. On donne en détail la théorie de toutes ces Machines, en ayant égard au frottement qu'elles éprouvent, attention qui est absolument nécessaire pour en déduire leurs véritables sorces. On détermine les plus grandes & les petites sorces qu'elles puissent produire, & on applique le tout à quelques saits de pratique.

Le Livre second est un Traité des Fluides. Dans le Chapitre premier on détermine l'action & la force, avec laquelle ils agissent sur les corps dans le cas du repos, & les conditions qui doivent concourir pour que cet état subsisse. Le Chapitre II traite de la force avec laquelle les fluides en mouvement. agissent contre une dissérencielle de superficie, ou contre une surface extrêmement perite. On determine cette force dans tous les cas de mouvement, soit horisontal, vertical, ou oblique, de même que pour toutes les dissérentes directions & angles d'incidence; & on finit ce Chapitre par l'exposition des différentes théories que les Géometres les plus célèbres ont données fur cet objet, en faisant voir les erreurs auxquelles elles ont conduit, étant appliquées aux fluides pesants. Le Chapitre III traite de l'action des mêmes forces sur les superficies planes: on sait voir les différentes variations qui ont lieu, selon que la surface sur laquelle elles agissent, est entiérement submergée dans le sluide, ou ne l'est qu'en partie, à cause de la dénivellation du fluide qui a lieu dans ce cas, & d'où résultent

ces variations. On termine ce Chapitre en expliquant une dissérence qui se trouve entre notre théorie, & ce qui est exposé dans une proposition de la *Philosophie Naturelle* de *Newton*; & on détermine ensuite, dans le Chapitre IV, l'action des mêmes forces des fluides contre des supersicies quelconques.

Le Chapitre V traite des résistances horisontales qu'éprouvent les corps mus dans les fluides, & de celles qu'ils éprouvent lorsqu'étant en répos, les fluides se meuvent contre eux; car ces deux cas ne sont point du tout le même, comme on l'a cru jusqu'ici. On combine des expériences pour faire voir combien elles s'accordent avec la relation que la théorie fournit. Il est question, dans le Chapitre VI, des résissances verticales qu'éprouvent également les corps, soit qu'ils se meuvent dans les fluides, soit que les fluides se meuvent contre eux: & l'on fait voir la grande différence qu'il y a entre ces deux cas. On démontre, dans le Chapitre VII, l'altération des résissances occasionnée par les dénivellations des fluides, produites par le mouvement des corps: & on fait voir en quoi les résistances dépendent de la longueur des corps. On traite, dans le Chapitre VIII, des lignes & des surfaces qui éprouvent la plus grande ou la moindre résissance, de même que de celles qui, jouissant de la même propriété, doivent terminer des bases données, ou qui doivent renfermer un corps déterminé; on donne, à la sin de ce Chapitre, une table des abscisses & des ordonnées de la courbe, qui éprouvera la moindre résistance, en comprenant le plus grand espace,

Le Chapitre IX donne les formules qui expriment le rapport entre les temps, les espaces parcourus, & les vîtesses des corps qui se meuvent d'un mouvement progressif dans les sluides: on démontre qu'ils ne peuvent parvenir à leur plus grande vîtesse, qu'après un temps insini, & après avoir parcouru un espace infini; mais que cependant, après un temps très-court, ils acquierent une vîtesse qui ne differe que sort peu de la plus grande; & ce Cha-

pitre est terminé par la théorie des lames, dont on assigne les vîtesses, & les grandeurs. Le Chapitre X traite des moments dont les corps éprouvent l'action dans leur mouvement progressif horisontal, & de la stabilité qui résulte de ces moments, tant dans le cas du repos que dans celui du mouvement. Il est question, dans le Chapitre XI, de l'inclinaison que prennent les corps, par l'impulsion de puissances quelconques: on rapporte les dissérentes solutions que ce même cas présente, selon les sigures des mêmes corps; & l'on indique les précautions qu'il est essentiel de prendre pour éviter les erreurs auxquelles peuvent conduire les sormules données jusqu'ici, si on ne les considere pas dans les suppositions qu'elles exigent. On éclaircit le tout par des exemples.

Le Chapitre XII contient les formules qui expriment les moments que subissent les corps dans leur rotation dans les sluides, sur un axe qui passe par leur centre de gravité. Le Chapitre XIII donne les formules des vîtesses angulaires des mêmes corps, & les longueurs des pendules dont les oscillations sont isochrones avec les leurs, ainsi que celles des plus grandes & des plus petites vîtesses qu'ils puissent acquérir dans leurs oscillations. Ensin on termine ce premier Volume par deux Appendices, le premier sur la théorie des Cometes ou Cers-volants que les ensants élevent dans l'air; & le second sur la résistance des sluides dans les machines, asin de confirmer notre théorie des résistances, selon que nous l'avons déjà dit.

Le second Volume traite entiérement de la Marine, & est distribué en cinq Livres. Le premier Livre contient tout ce qui appartient à la connoissance & à la construction du Navire. Ce Livre est divisé en sept Chapitres, dont le premier donne une idée générale des Bâtiments de mer, des propriétés qui leur conviennent, de leur sigure, de la maniere de les gouverner, de la disposition & du nombre de leurs mâts & voiles. Le Chapitre II traite de la variété infinie qu'il peut y avoir dans lés Bâtiments, & de leur construction, selon la pratique la plus ancienne. On expose, dans le Chapitre III, la maniere de tracer les plans de ces anciennes constructions, suivant l'usage des dissérentes nations. Le Chapitre IV enseigne à tracer les plans, selon la pratique actuelle des Constructeurs Français & Anglais les plus instruits par la théorie & l'expérience. On donne, dans le Chapitre V, une méthode nouvelle & géométrique pour décrire ces plans, en formant tous les couples d'une extrémité du navire à l'autre, par des arcs de cercle; on évite, par ce moyen, le grand nombre de tâtonnements qui sont inévitables par les autres méthodes. Le Chapitre VI donne la maniere de décrire le plan des œuvres mortes, suivant les dissérentes méthodes; & dans le Chapitre VII, qui termine ce Livre, on donne, dans le même détail, la description des ponts.

On examine, dans le Livre II, le corps du Navire, & ses différents centres, ses forces, ses résistances, & ses moments. Le Chapitre premier traite de la stotaison, & de la ligne d'eau du Vaisseau, de son poids total, & de celui de sa coque; on donne un exemple de la pratique du calcul; on enseigne la maniere de faire varier la ligne d'eau, en faisant un changement dans la forme du Navire. On donne les volumes déplacés par les Vaisseaux de différents rangs, & la relation qu'ont ces volumes avec les dimensions linéaires des capacités, & on fait voir l'erreur où tombent les Constructeurs en négligeant de régler l'échantillon des pieces de bois, d'après les proportions réquises. On donne aussi des regles faciles pour déterminer la grandeur des Vaisseaux, relativement à l'artillerie & à la variété des autres poids dont ils doivent être chargés, en ayant égard que le tout, même les équipages & les vivres, suive, à-peu-près, la raison des cubes des dimensions linéaires; & on finit ce Chapitre, en donnant le rapport que les capacités ont, & doivent avoir, avec le poids total des Vaisseaux, y compris leurs munitions, & les autres choses nécessaires qui composent le total de l'armement, Le Chapitre II traite de la manière de trouver le centre du volume que le Navire occupe dans le fluide, & la regle qu'on

donne est éclaircie par un exemple. On explique comment il peut arriver que ce centre varie, non-seulement par la variation de la ligne d'eau ou de flotaison, mais encore en variant le volume de la carene, dans quelqu'une de ses parties; & on termine ce Chapitre, en donnant la méthode pour trouver facilement le même centre, dans des Vaisseaux semblables par leur sond, ayant déterminé d'avance celui d'un seul; & cette méthode peut s'appliquer aux cas où il y auroit quelques légeres dissérences entre ces Vaisseaux.

Le Chapitre III enseigne à trouver la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume, & contient un exemple pour faciliter l'intelligence de la méthode. On donne de plus une regle facile pour trouver ce point dans les Vaisseaux semblables, ou dont la dissérence est petite; & on termine ce Chapitre, en faisant, pour les inclinaisons de poupe à proue, le même examen & les mêmes recherches que celles qu'on a faites d'abord pour les inclinaisons latérales.

Dans le Chapitre IV on enseigne la maniere de trouver le centre de gravité de la coque, & même du vaisseau entier, par le moyen du poids de toutes ses parties, & de la place qu'elles occupent; & on éclaircit la regle par un exemple. On donne éga-1ement la manière de trouver le même centre, par le moyen d'une expérience facile, faite sur un autre Vaisseau, ayant égard ensuite à la différence qu'il pourroit y avoir entre eux; ce qui fournit une petite formule, de laquelle on déduit différents Corollaires, non-seulement sur la variation en hauteur du centre de gravité, mais encore sur la stabilité du Vaisseau, ou sur les inclinaisons dissétentes qu'il prend toutes les fois qu'on fait varier son volume & son poids dans quelques-unes de ses parties. On applique tout ceci à differents exemples pris sur d'autres Vaisseaux; & l'on démontre sinalement l'erreur dans laquelle est tombé M. Bouguer, en assurant que dans les Vaisseaux à trois ponts, le Métacentre ne s'éleve que d'un ou deux pieds au-dessus du centre de gravité.

Le

Le Chapitre V enseigne la maniere de calculer les résistances horisontales qu'éprouve un Vaisseau, tant celles qui sont directes, ou par la proue, que celles qui sont latérales, ou par le côté; & on fait voir l'ordre qu'il faut suivre dans le calcul pour éviter l'embarras & la confusion. Ce calcul fournit seulement deux quantités pour l'expression des résistances, dont l'une suit le rapport des simples vîtesses, & dont l'autre, qui provient de la dénivellation du fluide à la poupe & à la proue, suit le rapport de leurs quatriemes puissances. Les deux autres quantités qui se trouvent dans la formule des résistances, sont négligeables dans le calcul des actions du Vaisseau. On donne ensuite la maniere de calculer le changement qui arrive dans ces résistances, selon que le Vaisseau est un peu plus ou un peu moins calé. Enfin on termine ce Chapitre, en donnant des formules faciles pour trouver les mêmes résistances pour d'autres Navires dont les sonds seroient semblables à ceux du premier, par le moyen de celles déjà calculées pour celui-ci; & on fait observer que la quantité qui est comme les quatriemes puissances des vîtesses, est susceptible d'être négligée dans les Vaisseaux d'une grande capacité, tandis qu'au contraire, on ne peut se dispenser d'y avoir égard dans ceux dont la capacité est petite.

Le Chapitre VI enseigne la maniere de calculer les moments qu'éprouve le vaisseau dans ses inclinaisons qui proviennent de l'action du vent sur les voiles, \* tant dans le cas où le vaisseau seroit en repos que dans celui où il seroit en mouvement; parce que ces moments peuvent être fort dissérents dans ces deux cas. On enseigne également à calculer la variation qui arrive dans ces moments, quand le Vaisseau est plus ou moins calé dans le sui le; & l'on donne des formules pour trouver facilement, par le moyent des moments déjà trouvés pour un Navire, ceux qui correspondent à tout autre Navire semblable au premier par ses sonds. Ontent à tout autre Navire semblable au premier par ses sonds.

<sup>\*</sup> Ce font ces moments que les Marins Espagnols appellent Aguante de Vela; c'est: comme si on disoit en Français, la sorce, ou l'énergie, de la voile.

finit ce Chapitre, en faisant voir combien il importe, pour que le Navire porte bien la voile, que le centre des résistances horison-tales soit le plus élevé qu'il est possible, & que les côtés du Navire, à partir de l'horisontale qui passe par le centre de gravité, & en allant vers le haut, soient verticaux autant qu'il se peut; car cette qualité de porter la voile ne dépend pas seulement de la section horisontale du Navire saite à sleur d'eau, comme on l'a cru & enseigné jusqu'ici.

Dans le Chapitre VII on traite des moments qui agissent sur le Navire dans son mouvement de rotation horisontal, lorsqu'il vire, comme disent les Marins, ou lorsqu'il vient au los, ou qu'il arrive. On voit, par ces moments, la propension que le Navire auroit pour arriver, s'il n'en étoit pas empêché par d'autres sorces. On explique la variation qui arrive dans les mêmes moments, lorsque le vaisseau est plus ou moins calé; & on donne des sormules pour trouver ceux qui correspondent à un Navire quelconque, semblable au premier par ses sonds.

Le Chapitre VIII traite des moments que subit le Vaisseau dans son mouvement de rotation, que les Marins appellent Tangage, avec la même étendue & les mêmes circonstances qu'on a considéré ceux qui ont lieu dans les roulis. On termine le Livre II par le Chapitre IX, où l'on traite des moments qui, par leur action sur le Vaisseau, occasionnent ce que les Marins appellent Arquer: on fait voir la cause d'où provient cet effet, & l'on démontre que la force d'un seul côté du Navire seroit capable de le prévenir presque intiérement, si ce n'étoit la désunion ou le jeu qu'il y a ordinairement dans la charpente & les ferrures du Vaisseau; ce qui fait voir la nécessité de veiller davantage à la liaison des pieces, quoique la principale attention à avoir pour éviter cet accident, conliste dans la figure des fonds du Navire, & dans l'attention de rassembler le plus qu'il est possible les différents poids vers son centre de gravité. On considere encore les mêmes moments dans le cas où le Navire est vuide; & on sait voir évidemment que dans cet état, il est encore plus exposé à s'arquer. Après cela on examine l'arc produit par les essorts qui tendent à désunir le Navire dans le sens de sa largeur, lequel n'a point encore été considéré, quoiqu'il soit très-considérable, & en même temps très-préjudiciable, sur-tout dans les Vaisseaux de guerre, lorsque leurs batteries sont sort élevées au-dessus du centre de gravité. On fait voir le mauvais ordre avec lequel on distribue l'artillerie dans les Navires, & l'on donne les regles qu'on devroit suivre pour éviter les inconvénients qui résultent très-souvent de ce qui se pratique aujourd'hui.

Le Livre III traite des machines qui servent à mouvoir & à gouverner le Vaisseau. Le Chapitre premier a pour objet les voiles; on y considere la figure qu'elles prennent, la force avec laquelle le vent agit sur elles, & la direction de cette force. On trouve que la courbe qu'elles forment est très-dissérente de la Chaînette, qu'on a cru jusqu'à présent qu'elles formoient; & l'on donne les abscisses & les ordonnées qui doivent servir à la décrire. On détermine la force absolue avec laquelle les voiles agissent, & l'on fait voir qu'elle ne dépend pas seulement de l'angle que le vent forme avec les vergues, mais aussi de la courbure plus ou moins grande que la voile prend vers ses extrémités; courbure qui varie selon la vîtesse du vent, la qualité de la voile & sa grandeur. On détermine encore la direction de l'action des voiles, & le centre de leurs forces, lequel tombe toujours plus vers la poupe que le centre même des voiles, selon la courbure qu'elles prennent, & selon leur largeur; ce qui est une des causes qui obligent le Navire à venir au vent. On applique ensuite cette théorie à différents exemples de pratique, & on en conclut la grande dérive que doivent éprouver les vaisseaux, par la seule augmentation du vent, indépendamment des lames & des coups de mer, que les Marins regardent, en ce cas, comme la seule cause de cette dérive. Fasin on donne des tables, où l'on trouve la surface de chaque voile

exprimée en pieds quarrés, l'élevation du centre de gravité de chacune d'elles, & la valeur de leurs moments tant verticaux qu'horisontaux, avec une application à tous les cas qui se préfentent le plus généralement dans la pratique.

Le Chapitre II traite du gouvernail, de ses sorces relativement aux dissérents augles qu'il sorme avec la quille, tant du côté du vent que du côté de sous le vent, & relativement à sa sigure qui contribue beaucoup à ses essets; quoique jusqu'ici on n'ait pas sait attention à cette circonstance intéressante. On trouve l'angle sous lequel le gouvernail doit saire le plus grand esset; mais en comparant l'esset qui résulte de cette disposition, avec ce qu'on obtient dans la pratique ordinaire, on sait voir que l'avantage se réduit à bien peu de chose; & l'on donne les raisons qui doivent porter à donner la présérence aux angles que les Marins emploient communément, sur ceux que la Géométrie détermine.

On donne, dans le Chapitre III, la théorie de la rame, machine bien simple dans la pratique; mais si compliquée pour sa théorie, qu'il n'y a que le célebre Léonard Euler, qui nous en ait pu donner l'analyse d'une maniere satisfaisante. Ce Géometre nous auroit donné également le calcul légitime des véritables forces, & des vrais effets de cette machine, s'il ne se fût pas fondé sur la loi des résissances qui est communément reçue, & dont nous avons fait connoître la fausseté. On donne fort en détail tout le calcul, en y faisant entrer le moment le plus petit, & on en conclut la vîtesse que doit prendre l'embarcation. L'accord des résultats du calcul avec les faits que présente la pratique, est une nouvelle confirmation de notre théorie des résistances. On fait observer combien il est essentiel de rendre la partie extérieure de la rame aussi légere qu'il se peut; & l'on trouve la force & la vîtesse les plus avantageuses, avec lesquelles le rameur doit agir, pour que l'embarçation prenne la plus grande vîtesse possible. Enfin on cherche quel est le rapport le plus avantageux qu'il

doit y avoir entre les longueurs des parties extérieures & intérieures de la rame. On fait voir que ce rapport n'est pas constant, quoique dans la même embarcation & avec les mêmes rameurs, parce qu'il dépend de la force qu'ils emploient, & du rapport entre le temps qui s'écoule entre un coup de rame & l'autre, & le temps que la rame est maintenue dans l'eau: de sorte que plus ces quantités sont grandes, plus aussi la partie extérieure de la rame doit être grande à l'égard de l'intérieure. La même chose auroit lieu, quand le nombre des rameurs seroit plus grand; & c'est tout le contraire, lorsque la résistance de la proue devient plus considérable : de façon que les grandes embarcations exigent une moindre longueur dans la partie extérieure de la rame. On considere aussi dans tout ce calcul la force des rameurs; & d'après différentes remarques qu'on expose ensuite, on conclut que la meilleure disposition de la rame est à fort-peu-près celle dont les Marins sont usage, en prenant cependant quelques précautions qui sont indiquées par la différence des embarcations. On termine ce Livre par l'application de la théorie à un exemple tiré d'une Galere, & on fait voir le peu d'effet que produisent quelques moments.

Le Chapitre premier est employé à l'examen de la marche, ou du mouvement progressif imprimé au Vaisseau par l'impulsion du vent sur les voiles, & du rhumb de vent qu'elle l'oblige de suivre. On donne quatre formules qui expriment les quatre vitesses que nous distinguons dans le Vaisseau, qui sont, la vitesse directe, ou dans la direction de la quille de poupe à proue; la vîtesse latérale, ou perpendiculaire au côté; la vîtesse oblique, ou celle dans le sens de la route que le Vaisseau suit esse avec laquelle le Vaisseau s'éleve dans le vent, ou celle avec laquelle le Vaisseau s'éleve dans le vent, ou celle avec laquelle il gagne, directement en opposition au vent, selon la ligne même de sa direction. A quoi on ajoute l'expression ou la valeur de l'angle de la dérive,

On analyse ensuite ces formules, & on en déduit les conséquences qu'elles présentent. On voit, au premier coup d'œil, que les quatre vîtesses seroient exactement proportionnelles à celles du vent, sans la courbure des voiles qui altére un peu cette proportion. On voit également, que plus le rapport entre la résistance du côté & celle de la proue sera grand, plus la vîtesse directe ou par la proue sera grande, & plus la vîtesse latérale fera petite; & pour que le Vaisseau gagne au vent, on voit qu'il est nécessaire que ce rapport soit plus grand que celui de la tangente de l'angle que le vent forme avec la quille, à la tangente de l'angle que la perpendiculaire à la quille forme avec la direction suivant laquelle se fait la force des voiles. Ces formules manisestent également, que les quatre vitesses augmentent à mesure qu'on augmente la voilure, & que les vîtesses directes & obliques augmentent à un tel point, quand on navigue vent largue avec tout son appareil, qu'elles arrivent enfin à être plus grandes que celles du vent. On indique les cas où cela arrive; & quoiqu'ils n'aient pas lieu dans les Navires, ils se rencontrent dans les Galeres & les Chebecs. On applique ensuite ces formules à différents exemples de pratique, c'est-à-dire à des exemples relatifs à la disposition ordinaire des appareils qu'emploient les Marins, tant vent en poupe, que vent largue, & à la bouline; & on trouve la pratique entiérement d'accord avec les folutions qui résultent des formules. Il n'en est pas la même chose des solutions que donne l'ancien système des résistances; les vîtesses qu'on en déduit pour les Navires sont bien éloignées de celles que la pratique maniseste. On fait voir encore que l'augmentation de la vîtesse directe provenant de la plus grande raison, dans laquelle peuvent être les résistances latérales & par la proue, ne s'étend pas aux cas où cette raison augmenteroit, en allégeant ou en faisant caler d'avantage le Vaisseau; car quoique effectivement on trouve, dans ce cas, quelque dissérence, elle est si petite qu'elle ne mérite pas la moindre attention. L'expression totale de la même vîtesse réduite en série, facilite la maniere de combiner les dimensions principales qu'on doit donner aux Vaisseaux pour qu'ils prennent la plus grande marche possible. En augmentant leur longueur, & en diminuant à proporcion leur profondeur, on augmente la vîtesse; mais on verra que cela n'est pas sans inconvénient. La vîtesse augmente pareillement lorsqu'on augmente la longueur, & qu'on diminue à proportion la largeur. Mais dans le cas où l'on se donneroit une longueur constante, & qu'on feroit varier seulement la largeur & la profondeur, on trouve qu'il est avantageux, pour naviguer vent arriere, ou avec un vent très-largue, d'augmenter la largeur, & de diminuer la profondeur : c'est tout le contraire en naviguant à la bouline, ou avec des vents près. C'est aussi ce qu'on observe journellement dans la pratique, & ce qu'on ne peut déduire de l'ancien système des résistances. On termine ce Chapitre en démontrant par les mêmes formules, qu'avec des vents modérés, les petits bâtiments doivent mieux marcher que les grands qui leur seroient semblables; & qu'au contraire, les grands bâtiments ont l'avantage avec un vent violent.

Le Chapitre II traite des angles que les voiles & le vent doivent former avec la quille, pour que le Navire puisse prendre la plus grande marche qu'il est possible. On a jugé à propos
de séparer cet objet du Chapitre précédent, auquel il appartenoir
naturellement, à cause de son étendue, des attentions qu'il exige,
& des circonstances particulieres auxquelles il faut avoir égard.
On donne premiérement une formule qui exprime la valeur de
l'angle que doit former la voile avec la quille, pour que le Vaisseau
marche avec le plus de vîtesse qu'il est possible, en supposant
constant l'angle que forme le vent avec la même quille. Cette formule
fait voir que cet angle de la voilen'est pas constant, quoique dans un
même Vaisseau, comme les Géometres l'ont cru généralement jusqu'ici; parce que non-seulement il dépend de la relation entre les
résissances du côté & de la proue, mais encore de la quantité de

voiles que porte le vaisseau, & de la courbure des mêmes voiles: ensorre que cet angle doit être d'autant plus petit, que le rapport des résistances sera plus grand, que la quantité de voiles déserlées sera plus grande, & que leur courbure sera plus petite. On en apporte plusieurs exemples; en supposant un vaisseau de 60 canons, allant à la bouline, avec tout son appareil, on a trouvé cet angle de 28° 47', & si on suppose qu'il navigue feulement avec les deux voiles majeures, on le trouve de 40° 42'; angle qui est à-très-peu-près le même que celui qu'emploient les Marins dans tous les cas. On cherche ensuite quel est le vent qui fait marcher un Vaisseau avec le plus de vitesse qu'il est possible; & on démontre que ce n'est pas toujours le même vent qui produit cet effet, ni même le vent arriere; quoiqu'on ait cru généralement jusqu'ici que le vent arriere étoit, sans contredit, le plus avantageux, toutes les fois que la quantité de voiles déferlées demeuroit la même. Personne ne s'est persuadé que le vent largue pouvoit être plus avantageux; & lorsque l'expérience a forcé de reconnoître cet effet, on l'a seulement attribué à ce qu'en naviguant vent arriere, les voiles se couvrent mutuellement, & se dérobent le vent les unes aux autres. On trouve la formule qui exprime la valeur de cet angle le plus avantageux que doit former Te vent, & par cette formule on fait voir que cet angle est variable, parce qu'il dépend du rapport dans lequel seront les résissances du côté & de la proue, de la quantité de voiles que le Vaisseau porte, & de la courbure des mêmes voiles : ensorte que, plus cette raison des résistances sera grande, qu'il y aura une plus grande quantité de voiles déferlées, & que la courbure des voiles sera moindre, ou que le vent sera moins violent, plus l'angle du vent qui est nécessaire pour saire marcher le vaisseau le plus vîte qu'il est possible, sera ouvert. On trouve que pour un Vaisseau de 60 canons, lorsqu'il ne porte pas plus de 8934 pieds quarrés de voilure, c'est le vent arriere qui de tous les vents le sera marcher avec le plus de vîtesse; qu'aussi-tôt qu'on augmente la quantité

quantité des voiles, ce n'est plus le vent arriere qui a cet avantage, mais un autre vent plus ouvert; & enfin ce Vaisseau portant une voilure de 17680 pieds quarrés, c'est le vent qui formera avec la quille un angle ouvert de 41° 56', qui lui donnera le plus de vîtesse. On substitue ensuite les angles les plus avantageux dans la formule qui donne la vîtesse, & on trouve le maximum maximorium de la vîtesse, ou la plus grande vitesse qui puisse résulter dans les cas innombrables qui peuvent avoir lieu. Dans le Vaisseau de 60 canons on trouve cette plus grande vîtesse de 74. de celle du vent; & dans un Chébec elle est de 163 de la même vitesse: ensorte que la vîtesse de ce dernier est de 43 plus grande que celle du vent. Pour trouver la plus grande vîtesse avec laquelle un Vaisseau puisse gagner dans le vent, & la relation entre les angles qui doivent la produire, on parvient à une formule très-compliquée. Cette formule fait voir que les angles qui donnent cette plus grande vîtesse, ne peuvent pas être les mêmes que ceux qui procurent au Vaisseau le plus grand sillage qu'il est possible; mais qu'ils en different beaucoup, & qu'ils dépendent, comme dans les autres cas, non-seulement de la relation qui regne entre la résistance du côté & celle de la proue, mais encore de la quantité de voiles que le Vaisseau porte, & de la courbure des voiles, ou de l'impétuosité du vent : de saçon que plus le Vaisséau porte de voiles, & moins le vent a de force, plus les angles que doivent former le vent & les voiles avec la quille, pour gagner au vent le plus qu'il est possible, doivent être aigus. Finalement, ayant trouvé les valeurs de ces angles, & les ayant substituées dans la formule qui donne la vitesse avec laquelle le Vaisseau s'éleve dans le vent, on trouve l'expression de la plus grande de ces vîtesses. Dans le Vaisseau de 60 canons, on la trouve des de la vîtesse du vent, tandis qu'en suivant la méthode qu'emploient les larins, elle est seulement de l'as; d'où l'on voir qu'il est possible de gagner au vent un tiers de plus qu'on ne l'a fait jusqu'ici.

Le Chapitre III s'étend sur l'inclinaison que doivent prendre les Vaisseaux en vertu de l'impulsion du vent sur les voiles : car ayant déjà examiné, dans le Chapitre VI du Livre II, les moments avec lesquels les côtés résistent à l'inclinaison; & dans le Chapitre premier du Livre III, ceux que le vent produit dans les voiles, il n'est question que d'égaler ces moments pour avoir l'inclinaison qui doit en résulter. On obtient, par ce moyen, la formule qui en exprime la valeur; & quoiqu'on remarque dans cette formule différentes quantités relatives à différentes especes de Bâtiments, on peut les réduire à une seule, les autres pouvant être négligées, sans crainte d'erreur sensible. On applique ensuite cette formule à différents exemples, & on en conclut les inclinaisons mêmes qu'on observe journellement dans la pratique. Il n'en est pas de même dans l'ancien système des résistances : les inclinaisons qu'on en conclut sont fort éloignées de la réalité, & sont voir à découvert les absurdités qui résultent des sausses suppositions de cette théorie, & même des expériences reçues. On explique encore ce qu'on a entendu par Point vélique, point dont on a cherché la polition, afin d'obtenir que le navire n'éprouvât aucune inclinaison; & l'on fait voir l'impossibilité de ce projet. On donne aussi le calcul & un exemple du cas que les Marins appellent coëffer, \* & qui, par le désaut d'une connoissance parsaite, n'est pas encore suffisamment redouté: on démontre le grand risque qu'il y a de périr en pareil cas. Les formules qui expriment l'inclinaison qu'un Vaisseau doit prendre, s'appliquent ensuite aux cas

<sup>\*</sup> Ce cas, que les Espagnols appellent Tomar por alúa, arrive, lorsque naviguant avec un vent violent, le vent vient à prendre les voiles en face, c'est-à-dire, par la proue, ou sous le vent, soit par le désaut de soin du Timonier, soit par un changement subit dans la direction du vent; alors le Vaisseau vire, ou sait chapelle, comme disent les Marins, malgré le manœuvrier, à moins qu'il ne soit très-prompt à saire contrebrasser devant; l'inclinaison se sait subitement du côté opposé, & devient très-considérable. Ce qui peut arriver de plus neureux dans ce terrible accident, qui a fait perir un grand nombre de Bâtiments, c'est que les voiles soient mises en pieces par la violence du vent, on que la mâture vienne à se rompre

où l'on feroit quelques changements à la coque, soit dans son poids, soit dans son volume submergé; & l'on en conclut que le Vaisseau portera mieux la voile, si le poids additionnel est placé plus bas que la superficie de l'eau; & ce sera le contraire, si ce poids est placé plus haut : l'augmentation ou la diminution de de la force du Vaisseau pour porter la voile, étant proportionnelle à la distance du poids ajouté à la surface de l'eau. Pareillement, le Vaisseau portera mieux la voile, si le volume qu'on lui ajoute est plus élevé que celui qu'on supprime, & réciproquement; & si on ajoute en même temps un poids & un volume, la force du Vaisseau, pour porter la voile, augmentera, si le volume ajouté est plus haut que le poids. Enfin on démontre que dans les Vaisseaux entiérement semblables, les forces pour porter la voile sont en raison inverse de leurs dimensions linéaires, & que dans les inclinaisons de poupe à proue, les Vaisseaux étant construits comme ils le sont aujourd'hui, bien loin que les proues soient submergées par l'action ou la force du vent sur les voiles, elles s'élevent davantage sur le fluide.

Le manege du Vaisseau, c'est-à-dire, la combinaison des sorces qui agissent continuellement pour le faire tourner, sait le sujet du Chapitre IV. Le gouvernail est seulement une de ces sorces, & en bien des cas elle n'est pas la plus essicace. On démontre que l'axe de la sorce motrice, en supposant les voiles planes, & le Vaisseau sans inclinaison, ne concourt pas avec l'axe des résistances, & que ces deux axes ne coïncident qu'en conséquence de la courbure que prennent les voiles, & de l'inclinaison que prend le Vaisseau. Comme ces deux choses dépendent de la sorce plus ou moins grande du vent, de la plus ou moins grande quantité de voiles, & de leur hauteur; il s'ensuit que l'une quelconque de ces quantités venant à varier, l'axe de la force motrice doit aussi varier, & que l'équilibre dans le manege sera détruit; le manege sera par conséquent très-inconstant, quelque chose qu'on nous ait enseigné de contraire jusqu'ici. On met en évidence tous les cas

où le Vaisseau doit venir au vent, ou arriver, soit parce que le vent éprouve quelque altération, soit parce qu'on augmente ou qu'on di ninue la hauteur ou l'amplitude des voiles, soit ensin par une variation quelconque dans l'état de la charge, ou dans les dimensions mêmes du corps du Vaisseau, particuliérement dans ses élancements & quêtes, qui sont une des principales causes d'où dépend la persection du manege, quoique quelques Constructeurs très-célebres ne l'aient pas cru jusqu'ici. Ensin, on traite de l'emplacement des mâts, dont dépend encore la qualité de bien gouverner, dans tous les cas qu'on peut supposer pour les variations des voiles, & des efforts du vent, lesquels sont tous vérissés par des exemples de pratique. On finit ce Chapitre, en donnant une formule générale qui renserme tous les cas.

Le Chapitre V traite du roulis & du tangage, objets dans lesquels, encore plus que dans tous les autres, on a commis jusqu'à présent de grandes erreurs; car on les a considérés seulement comme dépendants de l'état & de la disposition du corps du Vaisseau, & en aucune maniere du volume & de la vitesse des lames, ce qui en est cependant la principale cause. On donne d'abord les formules, ou les valeurs, non-seulement du temps dans lequel le Vaisseau acheve son roulis, considéré comme un pendule simple, ainsi que l'ont fait jusqu'ici tous les Auteurs, mais encore de la vîtesse avec laquelle il le fait, & de l'action que les mâts & le corps du Navire éprouvent dans ce balancement. On fait voir que cette action, qui est l'unique à laquelle on doive faire attention, n'est pas précisément en raison inverse des temps; car elle dépend aussi de la grandeur du roulis, & celle-ci, le Vaisseau toujours considéré comme un pendule, ne dépend en aucune maniere du temps. Mais ce qui est plus, on sait voir évidemment que l'action qui agit sur les. mâts & sur le Vaisseau, est si éloignée de dépendre du temps dans lequel le Vaisseau acheve le roulis, qu'au contraire, la plus grande action qu'ils éprouvent est précisément dans l'instant où

le Vaisseau cessant de se mouvoir, est sur le point de se remettre en mouvement pour se redresser.

On examine ensuite le roulis qu'occasionne la lame, & le temps qu'elle doit employer à passer par-dessous le Navire. On fait voir combien la vîtesse de la lame influe sur ce balancement. & le peu dont les voiles alterent ses essets. On démontre que ce temps est grand dans les petites lames, qu'il diminue jusqu'à être parvenu au minimum, & qu'ensuite il augmente de nouveau. dans les plus grandes lames: de sorte que, dans le Vaisseau de 60 canons, la lame qui passe le plus promptement par-dessous sa carene est celle qui a un peu plus de trois pieds de hauteur; toutes les autres, soit qu'elles soient d'une plus grande, ou d'une moindre hauteur, emploient plus de temps. On fait voir aussi: la différence qu'il y a entre les lames agitées par un vent constant, & celles qui subsistent après que le vent qui les a produites s'est calmé; \* & on met en évidence l'erreur à laquelle ces dernières ont conduit, en faisant croire à M. Bouguer que les roulis dela Frégate le Triton, duroient toujours 4 secondes :. On démontre ensuite tous les inconvénients qu'il y auroit à éloigner beaucoup du centre de gravité les différents poids qui composent la charge du Navire, dans la vue d'augmenter la durée du roulis, parce qu'en rendant cette durée plus longue, on augmente la vîtesse & la grandeur du balancement. Pareillement. quoiqu'il paroisse convenable pour le même objet, de diminuer, la distance du centre de gravité au métacentre, on fait voir qu'en prenant ce parti il en résulteroit de très-grand inconvénients, parce qu'alors les lames passeroient par-dessus le Vais-, seau & l'inonderoient: c'est un point qu'on n'a pas eu en vue; jusqu'à présent, quoiqu'il soit cependant un des plus importants, & qu'il mérite d'être considéré avec le plus grand soin. On donne ensuite la vraie théorie du roulis; on en déduit la véritable durée, en combinant celle dans laquelle le Vaisseau,

<sup>4</sup> Ce sont ces sames que les Espagnols appellent Of as d: Leba.

acheveroit un roulis, étant considéré comme un pendule, & celle dans laquelle il l'acheveroit, si la lame agissoit seule. On trouve par ce moyen que la véritable durée d'un roulis tient un milieu entre les durées des deux autres. Le Vaisseau de 60 canons, par exemple, considéré comme un pendule, acheveroit son roulis en 2 secondes \frac{1}{4}; & par l'action seule d'une lame de 9 pieds de hauteur, il l'acheveroit en 3 secondes; d'où on déduit que la vraie durée du roulis de ce Vaisseau avec la même lame est de 2 secondes \frac{1}{2}. Supposant que dans le même Vaisseau on écarte les poids du centre, ou de l'axe sur lequel il tourne des \frac{1}{2} de plus qu'on ne le supposoit, la durée du roulis augmentera seulement d'une demi-seconde; & en diminuant la distance du métacentre au centre de gravité, de maniere à la réduire aux \frac{1}{2}, de ce qu'elle étoit, la même durée n'augmentera par-là que d'un tiers de seconde.

On détermine ensuite la grandeur du roulis, & l'on trouve que dans le second cas, où l'on éloignoit les poids de l'axe de rotation, la grandeur du roulis augmentera des ; de ce qu'elle étoit dans le premier cas; &c dans le troisieme cas, où l'on suppose diminuée la distance du métacentre au centre de gravité, la grandeur du roulis augmentera aussi de ; de ce qu'elle étoit auparavant. Or il est clair que ces deux augmentations dans la grandeur du roulis produiroient beaucoup plus d'inconvénients qu'on ne retireroit d'avantages, en augmentant la durée du roulis d'une aussi petite quantité. En esset, ayanc trouvé la formule qui exprime les moments dont la mâture éprouve l'action dans les roulis, & en ayant conclu la moindre action qu'elle puisse éprouver en faisant varier le temps dans lequel le Vaisseau acheve son roulis, étant considéré comme un pendule; on trouve que ce temps doit être égal à celui qu'emploie la lame à passer par-dessous le Vaisseau, ou à celui qu'il emploîroit à faire un roulis par la seule action de la lame : de-là on insere que pour gagner cet avantage, il seroit

nécessaire de changer l'arrimage pour chaque espece de lame; ce qui seroit très - embarrassant, pour ne pas dire tout-à-sait impossible, dans la pratique. On voit par-là qu'il saut s'en tenir à conclure qu'il convient de disposer l'arrimage du Navire pour un cas moyen des lames, qui, par leur grandeur, peuvent saire craindre pour la mâture.

De même qu'on a cherché la moindre action que puisse éprouver la mâture en faisant varier le temps dans lequel le Vaisseau acheve un roulis, étant considéré comme un pendule; on cherche également cette moindre action en faisant varier la distance du métacentre au centre de gravité: mais on trouve que dans ce cas il n'y a point de limite, & que plus cette distance sera grande, plus la mâture sera exposée. Ceci paroîtroit devoir nous induire à diminuer cette distance autant qu'il est possible; mais, outre que cela préjudicieroit à la qualité de porter la voile, il y a encore un autre inconvenient non moins essentiel à considérer, qui est que la mer passeroit par-dessus le corps du Navire avec plus de facilité. En effet, cherchant ensuite la hauteur à laquelle les eaux s'éleveroient sur les côtés du Navire, on trouve par la formule qui ext prime cette hauteur, qu'elle sera d'autant plus grande que la distance du métacentre au centre de gravité sera plus petite. En un mot, on trouve que ces hauteurs sont entre elles comme les quarrés des temps que les Vaisseaux emploient à achever leurs roulis: nouveau motif pour ne pas augmenter démesurément ce temps.

En supposant le Vaisseau de 60 canons, arrimé régulièrement, on trouve qu'une lame de 36 pieds de hauteur s'élevera sur son côté de 15 pieds ; qu'en éloignant les poids de l'axe de rotations de ; de plus, elle s'élevera de 21 pieds ; & qu'en diminuant la distance du centre de gravité au métacentre, de maniere à la reduire aux ; de ce qu'elle étoit, elle s'éleveroit de 19 pieds : par conséquent le côté du Navire n'ayant seulement que 16 à

17 pieds de hauteur au-dessus du niveau de l'eau, on voit clairement que, dans ces deux derniers cas, les eaux passeroient pardessus le corps du Navire, & que chaque lame l'inonderoit;
inconvénient très-sàcheux, & qu'on est forcé de prévenir, en
renonçant un peu à la plus grande sûreté des mâts. Si la plus
grande sûreté de la mâture exige que les roulis durent 4 ou 5
secondes, l'élévation des eaux sur le côté ne permet pas cette
durée; elle en permet tout au plus une de 3 secondes.

On fait voir encore que les frégates sont beaucoup plus exposées à ces inondations, & que, par cette raison, elles exigent qu'on tienne à proportion la distance du centre de gravité au métacentre, un peu plus grande. On apporte des exemples du peu d'attention qu'on donne à ce point important; & l'on finit l'article du roulis, en donnant des regles pour se conduire avec sureté dans une matiere aussi essentielle, & en spécifiant les cas où les roulis peuvent devenir encore plus extraordinaires, & par con-

séquent plus redoutables.

La suite de ce Chapitre traite du Tangage. On trouve, par les mêmes principes, le temps que le vaisseau, considéré comme un pendule, emploie à produire ce balancement; & on trouve qu'il est presque le même que celui dans lequel il acheve le roulis. Il paroît, par ce résultat, qu'on devroit tirer ici les mêmes conséquences que pour les roulis; mais, dans ceux-ci, il n'étoit pas nécessaire de faire attention à la vitesse du Vaisseau, comme il est maintenant nécessaire de le faire. C'est donc en considérant cet élément de plus, qu'on cherche la vraie durée du tangage, & on trouve qu'elle est d'autant plus petite, que la vîtesse du Navire sera plus grande : en sorte que le Vaisseau de 60 canons, naviguant à la bouline avec 10 pieds de vîtesse par seconde, la lame ayant 9 pieds de hauteur, achevera son tangage dans un tiers moins de temps qu'il ne l'acheveroit étant considéré comme un pendule, lequel servic en 2 secondes 3. On examine ensuite la grandeur du tangage, sa plus grande vîtesse, & ensin l'action qui en résulte

sur la mâture. Cette action est la plus petite qu'elle puisse être, dans le cas où la durée du tangage, le navire étant considéré comme un pendule, est égale à celle du même tangage supposé produit par l'action seule de la lame : ce qui est la même chose que ce que nous avons trouvé pour les roulis. Mais dans les roulis, la durée de l'oscillation du Vaisseau, considéré comme un pendule, est moindre que celle de l'oscillation qui seroit seulement produite par l'action de la lame; c'est tout le contraire dans les tangages. Par cette raison, si dans les roulis il est nécessaire d'éloigner les poids de l'axe de rotation pour soulager la mâture, dans les tangages, au contraire, on a besoin qu'ils soient rapprochés, en allégeant ainsi, le plus qu'il est possible, le poids des extrémités du Vaisseau. On démontre également que l'action qu'éprouve la mâture dans les tangages, est comme les quarrés des longueurs des Navires; d'où l'on voit évidemment qu'il est nécessaire de ne pas les allonger beaucoup, dans la vue seule de leur procurer une marche un peu plus avantageuse. La diminution de la distance du métacentre au centre de gravité conduit encore ici à diminuer le travail de la mâture; mais, de même que dans les roulis, les élevations des eaux à la proue seroient, dans ce cas, plus considérables; & d'autant plus que dans les tangages la vîtesse du Vaisseau contribue beaucoup à produire un plus grand effet. On trouve. pour le Vaisseau de 60 canons, naviguant à la bouline avec 10 pieds de vîtesse par seconde, qu'une lame de 9 pieds de hauteur s'éleve de plus de 9 pieds à la proue, tandis qu'elle ne s'éleveroit pas même à 6 pieds, si le Vaisseau ne marchoit pas. Dans le même Vaisseau, avec une lame de 36 pieds de hauteur, l'eau s'éleveroit à 16 pieds 1, en supposant le Navire arrêté; & en lui supposant une vitesse de 15 pieds par seconde, elle s'éleveroit jusqu'à 20 pieds 4; c'est-à-dire, qu'elle surpasseroit de plus de 3 pieds toute la hanteur du corps du Vaisseau. Ceci sait voir la nécessité de diminuer la voilure dans les vents forcés, comme le pratiquent les Marins, & démontre l'impossibilité de porter toute

la voilure, comme l'a prétendu M. Bouguer. Lorsque les lames choquent par la poupe, la vîtesse du Vaisseau produit un esset tout contraire; elle diminue l'élevation des eaux. Dans le cas ci-dessus du Navire de 60 canons, cinglant avec une vîtesse de 15 pieds par seconde, les lames ayant 36 pieds de hauteur, on trouve que les eaux doivent seulement s'élever à la poupe de 10 pieds ; tandis qu'on vient de voir qu'elles s'élevoient à la proue de 20 pieds ; candis cuirent l'élevation des eaux que d'un demi-pied seulement; ce qui fait voir le peu de nécessité qu'il y a, naviguant vent arrière, de forcer de voiles, dans la vue seule de suir les lames : il sussité d'en porter une quantité sussissante, pour donner au Vaisseau une vîtesse de 15 pieds par seconde, ou un peu plus.

De la plus grande élevation des eaux qui, par ces motifs, doit avoir lieu à la proue, on déduit clairement que la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité qui correspond à la partie de l'avant du Navire, doit être plus grande que celle qui correspond à la partie de l'arriere; ou, comme ces hauteurs dépendent des largeurs du Navire à ses extrémités, on voit conséquemment la nécessité absolut que l'avant soit plus renssé, ou plus volumineux que l'arriere. Les Marins ont toujours pratiqué ceci, contre le vœu général des Géometres, qui n'ont cessé de demander des proues aiguës pour faire marcher le Vaisseau avec plus de vitesse; sans réfléchir que ces proues pouvoient occasionner la ruine des Bâtiments, sans peut-être leur donner la supériorité de marche qu'ils cherchoient à leur procurer. Enfin on termine ce Livre, en traitant de l'endroit où il convient de mettre le sort, ou la plus grande largeur du Vaisseau, & de la figure que doivent avoir ses couples, pour obtenir également la plus grande perfection possible dans les mouvements de tangage.

Le cinquieme & dernier Livre de l'Ouvrage, contient une récapitulation de tout ce qui a été dit dans les Livres précédents, mais sans y employer aucun calcul analytique, asin de rendre notre Ouvrage d'une utilité plus générale, en le mettant, autant qu'il est possible, à la portée des Marins. Le Chapitre premier traite de la force des Vaisseaux, de l'échantillon des bois qui entrent dans leur construction, & des dimensions principales avec lesquelles ils doivent être construits. On y fait voir la foiblesse avec laquelle les Vaisseaux sont construits, & la force démesurée qu'on donne aux Frégates, sans saire attention que les Vaisseaux sont à proportion beaucoup plus surchargés d'artillerie. On donne des regles pour une construction bien proportionnée; & on finit en donnant la méthode pour régler les épaisseurs, le poids & les forces des bois, lors même qu'ils seroient de dissérentes qualités ou especes.

Le Chapitre II traite de la grandeur des Vaisseaux: on fait voir qu'on les a augmentés, depuis quelque temps, sans une grande nécessité; & on expose les avantages qui peuvent résulter de l'une & l'autre proportion. On enseigne la maniere de leur donner les dimensions convenables à l'artillerie qu'ils doivent porter. Delà on insere combien il seroit à souhaiter que les pieces d'artillerie sussent courtes & légeres, non-seulement pour que le service en sus prompt & plus commode, mais encore pour soulager les Navires, pour leur plus grande solidité & leur plus grande durée.

Le Chapitre III s'étend sur la qualité de porter la voile, & l'on y rappelle ce qu'on a dit précédemment. On met en évidence l'erreur dans laquelle on tomberoit, en augmentant les appareils des grands Vaisseaux, comme l'ont prétendu quelques Marins spéculatifs, par la seule raison que leur stabilité est plus grande pour porter la voile. On recherche aussi la variation qui doit arriver dans cette même qualité, lorsqu'on sait varier quelqu'une des dimensions, le poids ou la coque du Vaisseau; & on éclaireit le tout par les exemples nécessaires.

Le Chapitre IV traite de la marche & du rhumb de vent que suivent les Vaisseaux; mais, comme les formules dont on a déduit les démonstrations sont très-compliquées, on tâche d'expliquer le

#### 32 DISCOURS PRÉLIMINAIRE.

tout par des constructions géométriques, qui sont d'une intelligence très-facile. Le Chapitre V s'étend sur le manege du Vaisseau; on explique toutes les sorces dont l'action contribue à cet esset, & les avantages qui résultent de placer les mâts convenablement. Ensin le Chapitre VI traite du roulis & du tangage : on apporte dissérents exemples, & l'on indique de nouveau les attentions nécessaires pour adoucir ces balancements.

Si sur le tout on a soin de consulter la pratique, on verra clairement, dans tous les cas, sa correspondance parsaite avec notre théorie. C'est l'unique moyen d'en juger sainement, & de s'assurer de la vérité des principes sur lesquels elle est sondée.

#### AVERTISSEMENT.

Les nombres que l'on trouve entre deux parentheses, dans plusieurs endroits de cet Ouvrage, sont destinés à indiquer à quel numéro du Livre il faut aller chercher la proposition dont le Ledeur doit se rappeller la démonstration dans cet endroit. On indique aussi le Volume, lorsque le renvoi n'appartient pas à celui où se fait la citation. A l'égard des numéros, ils sont au commencement des propositions dans le premier Volume, & au commencement des à-linéa dans le second.



# EXAMEN MARITIME, THÉORIQUE ET PRATIQUE,

### TRAITÉ DE MÉCHANIQUE,

Appliqué à la Construction & à la Manœuvre des Vaisseaux & autres Bâtiments.

## LIVRE PREMIER. DE LA MECHANIQUE.

#### CHAPITRE PREMIER.

Définitions, Axiomes, & Principes du Mouvement.

#### DÉFINITION I.

(1.) Le Lieu d'un corps est sa situation dans l'univers, ou la partie de l'espace immobile qu'il occupe. Nous en avons tous une idée claire, distincte & simple; quelles que soient les expressions qu'on emploie pour en donner une définition, on ne peut en rendre

#### EXAMEN MARITIME, Liv. I.

l'intelligence plus facile; il semble, au contraire, qu'on en rend l'idée moins distincte. \* On le distingue en Lieu absolu, & en Lieu relatif.

#### DÉFINITION II.

(2.) Le Lieu absolu est celui qu'occupe un corps par rapport à tout l'univers, sans aucune relation aux lieux des autres corps. Le Lieu relatif est celui qu'occupe un corps, eu égard aux lieux des autres corps. Dans un Navire en mouvement, les chambres & les mâts occupent le même lieu par rapport au Navire, mais non par rapport au rivage, ou à la terre: ainsi on dit que le lieu relatif des chambres & des mâts est toujours le même, mais non leur lieu absolu, parce qu'en esset il change par rapport à l'univers.

#### DÉFINITION III.

(3.) Le Mouvement est le transport d'un corps d'un lieu à un autre, ou son changement continuel de lieu. Ainsi on dit qu'un corps se meut ou est en mouvement, lorsqu'il passe d'un lieu à un autre, ou qu'il change continuellement de lieu. On dit, au contraire, qu'un corps est en repos, lorsqu'il reste constamment dans le même lieu.

#### DÉFINITION IV.

(4.) De même que le lieu peut être absolu ou relatif, le mouvement peut aussi être absolu ou relatif. Lorsque le lieu, par rapport auquel le mouvement s'exécute, est absolu, le mouvement est aussi absolu, & si le lieu étoit relatif, le mouvement le seroit aussi. Ainsi, un mouvement absolu peut être un repos relatif. Les chambres & les mâts d'un Navire ont un mouvement absolu, lorsqu'il se meut; mais ils sont en repos à l'égard du Navire.

#### DÉFINITION V.

(5.) Si le corps se meut en se conservant toujours dans une même ligne droite, on appelle cette ligne la Direction du Mouvement.

Cette définition du Lieu est très-philosophique, elle est entièrement conforme à notre maniere de concevoir; mais il n'a pas tenu aux Métaphysiciens d'embrouiller cette idée à force de distinctions. Nous ne suivrons point leur exemple, & par conséquent nous nous dispenserons d'exposer toutes les réveries qu'ils ont débitées à ce sujet. Nous serons seulement observer, en passant, que toutes les idées dont le sujet s'appendoit par une simple opération de l'esprit, comme l'idée de l'Espace, de la Matière, du Mouvement, &c ne peuvent que s'obscurcir, lorsqu'on y applique le raisonnement; ou du moins il semble que la perception en devient moins distincte.

#### DÉFINITION VI.

(6) On appelle Vitesse la promptitude ou célérité avec laquelle s'exécute le mouvement d'un corps; & on dit qu'un corps a plus ou moins de vitesse, selon qu'il se meut avec plus ou moins de promptitude ou célérité.

#### DÉFINITION VII.

(7.) Comme la vîtesse dépend du mouvement, qui peut être absolu, ou relatif, il s'ensuit que la vîtesse peut aussi être absolue, ou relative. Si le mouvement est absolu, ou s'il se sait par rapport à un lieu absolu, la vîtesse est dans ce cas absolue; & si le mouvement se faissit à l'égard d'un lieu relatif, la vîtesse seroit relative. Ainsi, une vîtesse absolue peut être un repos relatif, ou peut n'exprimer aucune vîtesse relative. Si V représente la vîtesse absolue du corps A, & u celle du corps B dans la même direction; la vîtesse relative de ces deux corps sera  $V \neq u$ . Le signe négatif est pour le cas où les deux corps se meuvent vers la même partie; & le positif pour celui où ils se meuvent en sens contraire, ou vers des parties opposées.

#### DEFINITION VIII.

(8.) Le mouvement est dit unisorme, lorsque la vitesse avec la quelle le corps se meut, est toujours la même. On l'appelle accéléré, lorsque la vitesse va toujours en augmentant; & retardé, quand elle va en diminuant.

#### DÉFINITION IX.

(9.) On appelle Espace parcouru le chemin que le corps sait pendant son mouvement. Cet espace peut être en ligne droite, ou en ligne courbe, selon la nature des sorces qui agissant sur le corps, l'obligent à se mettre en mouvement, & le modissent, comme on le dira ci-après.

#### DÉFINITION X.

(10.) Si le mouvement est absolu, l'espace parcouru le sera aussi, & il sera relatif, si le mouvement est relatif. Soit E l'espace parcouru par le corps A, & e celui parcouru par le corps B dans une même ligne ou direction; on aura  $E \mp e$  pour l'espace relatif. Le signe — est pour le cas où les corps se meuvent vers la même partie; & le signe + pour celui où ils se meuvent en sens contraire, ou vers des parties opposées.

#### DÉFINITION X I.

(11.) On appelle Masse la quantité de matiere dont un corps est composé. On dit qu'un corps a plus ou moins de masse, selon qu'il entre plus ou moins de matiere dans sa composition.

#### DÉFINITION XII.

(12.) Un corps qui, dans toutes ses parties, renserme des quantités égales de matiere, sous des volumes égaux, est dit également ou unisormément dense; & si deux ou plusieurs corps renserment la même masse sous des volumes égaux, on dit qu'ils sont de même densité. Un corps est dit plus dense qu'un autre, lorsqu'il renserme plus de masse sous le même volume, ou lorsque, sous un moindre volume, il renserme la même quantité de masse. Ainsi, les densités de deux corps sont comme leurs masses sous des volumés égaux; ou en raison inverse des volumes, sous des quantités égales de masse.

#### DEFINITION XIII.

(13.) La force qu'on imprime à un corps quelconque, est l'action qu'on exerce sur lui pour le saire sortir de l'état dans lequel il se trouve, soit pour le saire passer de l'état de repos dans celui de mouvement, selon une direction quelconque, soit pour le saire passer d'un mouvement à un autre plus ou moins grand, dans la direction suivant laquelle il se meut. Quelle que soit cette sorce, on l'appelle Puissance; elle peut être constante ou variable, positive ou négative.

DÉFINITION XIV.

(14.) La Force innée de la matiere, est la propriété qu'ont les corps de résister au changement d'état de repos, ou de mouvement, dans lequel ils se trouvent.

Un corps qui est en repos, ne peut être mis en mouvement par une force, quelle qu'elle puisse être, sans qu'on n'éprouve l'action d'une autre force opposée, qui provient du corps, de quelque maniere que ce soit. La force motrice ne pourroit exercer son action sans cette résissance; car sur quoi auroit-elle à s'exercer? Dans cette supposition, le corps se mettroit en mouvement par lui-même, sans le se cours d'aucune sorce; ce qui est impossible. Pareillement, on ne peut augmenter ou diminuer le mouvement d'un corps, sans que la force qui opere ce changement n'éprouve l'esset d'une résissance qui

what

qui s'oppose à son action, & cela par les mêmes raisons. L'expérience manifeste encore plus clairement l'existence de cette force: il ne faut que pousser ou tirer un corps, pour sentir une action semblable à celle qu'exerceroit une force opposée quelconque : quelle que soit la cause dont cette force provienne, & quelle que soit la maniere dont elle agit, il est certain qu'elle existe, & cela nous sustit pour l'admettre comme principe. Newton a donné à cette force le nom de Force d'inertie, ou d'inaction; \* mais on avertit que ce nom ne lui convient proprement que dans le cas où le corps passe du repos au mouvement, parce qu'il résiste à prendre celui-ci, ou bien lorsqu'il s'agit d'augmenter le mouvement que le corps auroit déjà; mais non dans le cas où le corps étant en mouvement, une force quelconque agiroit pour le retenir: la matiere résiste alors à diminuer son mouvement, & par conséquent, le nom de Force d'inaction ne convient nullement à cette résistance. En général, la propriété de cette sorce innée est de résister au changement de l'état dans lequel se trouve le corps : c'est une résistance effective dans le cas où une force agit sur le corps, pour augmenter son mouvement; mais au contraire c'est une impulsion, quand quelque force agit pour diminuer le même mouvement.

#### DÉFINITION X V.

(15.) La Quantité de mouvement est le produit de la masse en mouvement par sa vîtesse.

Le mouvement d'un corps consistant dans le transport de sa masse, il est évident que plus la masse sera grande, plus le mouvement sera grand. Il est encore évident que le mouvement sera d'autant plus grand, que la vîtesse avec laquelle le corps se meut sera plus grande. La Quantité de mouvement est donc en raison composée de la masse du corps & de sa vîtesse; c'est-à-dire, comme le produit Au. A désignant la masse, & u la vîtesse.

#### AXIOME I.

(16) Tous les corps perséverent dans leur état de repos ou de

Les Géometres & les Physiciens attachent à l'expression Force d'inertie, dont ils se servent, la même idée que notre Auteur à celle de Force innée. Cette derniere expression nousparoit cependant plus exacte, &, par cela, présérable. Nous avertissons les Commençantsde ne pas confondre la Force innée avec la Pelanteur; celle-ci n'agit que dans une direction, au lieu que la Force innée agit dans toutes les directions.

mouvement uniforme, dans la direction, ou ligne, suivant laquelle ils sont dirigés lorsqu'ils commencent à se mouvoir, à moins que quelque force, ou puissance, ne les oblige à changer d'état. Un corps ne peut par lui-même se déterminer au mouvement, ou produire une sorce quelconque pour se mouvoir, s'il est en repos: au contraire, (14.) il résiste au mouvement qu'on voudroit lui imprimer, en vertu de sa Force innée, ou d'inertie. Il ne peut de même, quoi-qu'il soit en mouvement, produire aucune sorce dans quelque direction que ce soit; son inertie le conserve dans le même état, sans augmenter ni diminuer sa vitesse, & par la même raison, sans le détourner de la direction suivant laquelle il a commencé à se mouvoir: il doit donc persévérer dans son état de repos, ou de mouvement uniforme, dans la direction, ou ligne, suivant laquelle il a été dirigé dès le commencement.

#### COROLLAIRE.

(17.) Il suit de là qu'un corps ne se mouvera d'un mouvement accéléré, ou retardé, que parce qu'une puissance quelconque agira sur lui : cette sorce agira positivement, ou suivant la direction du mouvement du corps, dans le cas du mouvement accéléré; & elle agira, au contraire, négativement, ou dans une direction opposée à celle que suit le corps, dans le cas du mouvement retardé. Ainsi, il n'y a de dissérence entre le mouvement accéléré & le retardé, qu'en ce que l'action de la puissance agit positivement dans le mouvement accéléré, & qu'elle agit négativement dans le mouvement retardé; ou qu'en ce que la même puissance est positive ou négative.

#### AXIOME II.

(18.) La variation, ou la différencielle, du mouvement, est toujours proportionnelle au produit de la puissance dont elle est l'esset, par le temps qu'a duré son action; & cette variation se fait dans la direction suivant laquelle la puissance agit. Si la puissance a, agissant pendant la dissérencielle de temps dt, altere la vîtesse qu'auroit le corps A de la dissérencielle du, de sorte que la variation, ou la dissérencielle, du mouvement soit Adu, une autre puissance 2 a, produira la variation, ou dissérencielle, du mouvement 2 Adu. Car, par la supposition, la seule puissance a produit la dissérencielle du, l'autre puissance a produira donc aussi une nouvelte dissérencielle du égale à la premiere; par conséquent, la somme des deux dissérencielles est 2 du, & la variation, ou la dissérencielle, du mouvement

sera 2 A du. On prouvera de même qu'une puissance 3 a produira dans le mouvement la différencielle 3 A du; & ainsi de suite. Pareillement les puissances \(\frac{1}{2}a, \frac{1}{2}a, \frac{1}{2}a, \frac{1}{2}a, \frac{1}{2}a \), &c. produiront, dans le mouvement du corps, les différencielles \(\frac{1}{2}Adu, \frac{1}{2}Adu, \frac{1}{2}Cdu, \frac{1}

D'un autre côté, puisque la différencielle du de la vîtesse est plus ou moins grande, selon que le temps dt, pendant lequel la puissance agit, est plus ou moins grand, il en sera de même de la différencielle Adu du mouvement. Donc cette variation, ou différencielle, sera en raison composée de la puissance a, & du temps dt, ou comme le produit adt. Quant à la direction de cette différencielle du mouvement, il est évident, par le premier Axiome, qu'elle est la même que celle de la puissance.

#### COROLLAIRE.

(19.) Puisque Adu est proportionnelle à adt, il s'ensuit qu'on aura Adu = adt.

#### SCOLIE I.

(20.) Quoique jusqu'ici nous n'ayons encore établi que la proportionnalité entre A du &  $\alpha$  d t, on peut cependant former une égalité parsaite entre ces deux quantités; car, quoique la puissance puisse être plus ou moins grande, on peut diminuer ou augmenter proportionnellement la différencielle d t; de maniere qu'elle soit en taison inverse de la puissance  $\alpha$ . On trouve ensuite, par l'expérience, la vraie relation entre ces quantités.

### ScollE II.

lité entre la force, ou la puissance, agissante & la dissérencielle de la vitesse. Il paroît cependant que, pour se convaincre de l'évidence de ce principe, il sussit de considérer, comme nous l'avons dit, que, par puissance double, on n'entend autre chose qu'une puissance qui agit précisément comme le seroient deux puissances simples, la seconde égale à la premiere. Le sondement du doute de ces Auteurs est que nous ignorons la nature de la cause, & la maniere dont elle agit. Nous nous dispenserons d'entrer dans l'examen de cette discussion, qui nous paroît d'autant moins nécessaire, que

ces mêmes Auteurs arrivent, quoique par une voie différente, aux équations mêmes que nous avons données, qui sont la base de toute la Méchanique. Ils prétendent que la connoissance de la puissance doit résulter de ses essets; mais que les essets ne peuvent se conclure par la puissance impulsive déterminée. Ce raisonnement n'est que spécieux, nous en serons voir les désauts.\*

#### AXIOME III.

(22.) L'action est égale à la réaction, ou les actions mutuelles de deux corps l'un sur l'autre sont égales, & dans des directions opposées. Un corps ne peut pousser ou choquer un autre corps, sans être, en même temps, choqué ou poussé par celui-ci, avec la même force dans le sens opposé. Si un agent quelconque pousse un obstacle avec une certaine force, celui-ci repousse l'agent en sens contraire avec la même action. La même chose arrive si l'agent attire un obstacle, il en est également attiré avec une force égale dans une direction contraire. La vérité de cet Axiome est consirmée journel-lement par l'expérience.

#### PROPOSITION I.

(23.) Si un corps se meut uniformément, ou avec une vîtesse uniforme, les espaces parcourus sont entre eux comme les temps employés à les parcourir

La vîtesse du corps n'augmentant ni ne diminuant, il parcourra toujours le même espace dans le même temps; il parcourra donc un espace double dans un temps double, un espace triple dans un temps a triple, & ainsi de suite. Donc les espaces parcourus sont toujours dans la raison des temps employés à les parcourir.

### PROPOSITION II.

(24.) Si un corps se meut uniformément, avec des vîtesses dissérentes, les espaces qu'il parcourt en temps égaux, sont entre eux comme les vîtesses.

Puisque la plus grande vîtesse consiste dans le plus grand espace parcouru dans le même temps, il s'ensuit que si un corps parcourt un certain espace avec une certaine vîtesse, il parcourra un espace double avec une vîtesse double, un espace triple avec une vîtesse triple, & ainsi de suite. Donc les espaces parcourus sont entre eux comme les vîtesses.

<sup>\*</sup> Voyez l'Encyclopédie, Articles Accélération, Cause, & Force; & le Traité de Dy-

# PROPOSITION III.

(25.) Les espaces parcourus par des corps qui se meuvent uniformément, sont en raison composée des vîtesses avec lesquelles ils sont parcourus, & des temps employés à les parcourir.

Soient deux corps A & B, qui se meuvent unisormément, le premier, avec la vîtesse u, parcourant l'espace a pendant le temps t; & le second, avec la vîtesse v, parcourant l'espace b pendant le temps T. Puisque les espaces parcourus, en temps égaux, sont entre eux comme les vîtesses, nous aurons l'espace parcouru par le corps B dans le temps t de la marche du corps A par cette proportion,  $u:v::a:\frac{av}{u}$ . Mais nous venons de voir aussi que les espaces parcourus avec des vîtesses égales, sont en raison des temps, on aura donc t:T:  $\frac{av}{u}:b$ , d'où s'on tire aTv=btu, & par conséquent a:b: tu:Tv:c'est-à-dire que les espaces parcourus sont en raison composée des temps & des vîtesses.

#### COROLLAIRE I.

(26.) Si l'on divise l'équation a Tv = btu par le produit  $Tv \cdot tu$ , on aura  $\frac{a}{tu} = \frac{3}{Tv}$ , dans laquelle si nous faisons  $\frac{b}{Tv} = 1$ , en supposant que les quantités b, T, v soient constantes, nous aurons l'équation  $t = \frac{a}{tu}$ , qui donne  $u = \frac{a}{t}$ . Donc la vîtesse d'un corps est en raison directe de l'espace parcouru, & en raison inverse du temps employé à le parcourir.

(27.) De la même équation on tire pareillement  $t = \frac{a}{a}$ ; c'est-à-dire, que le temps dans lequel un corps parcourt l'espace a, est en raison directe de cet espace, & en raison inverse de la vîtesse avec laquelle il le parcourt.

COROLLAIRE

# COROLLAIRE III.

(28.) Si l'on exprime le temps t en secondes, & si l'on en prendune pour l'unité de temps, dans le cas où t=t, on aura u=a; c'està-dire que la vîtesse est égale à l'espace parcouru pendant une seconde de temps. Il suit de là que si l'on exprime le temps en secondes, l'espace parcouru pendant une seconde de temps sera la mesure de la vitesse.

#### COROLLAIRE IV.

(29.) Le mouvement accéléré, ou retardé, peut être regardé comme uniforme pendant un instant, ou pendant une dissérencielle de temps dt; car, pendant cet instant, la variation de la vîtesse, étant une quantité dissérencielle, peut être regardée comme nulle, ou égale à zéro par rapport à la vîtesse acquise & sinie u. Si donc da représente la dissérencielle de l'espace parcouru pendant cet instant dt, nous aurons (26.)  $u = \frac{da}{dt}$ , & par conséquent da = u dt.

#### PROPOSITION IV.

(30.) Lorsqu'un corps se meut d'un mouvement accéléré, ou retardé, la quantité dont sa vîtesse à chaque instant de sa course, surpasse sa vîtesse initiale, ou en est surpassée, est toujours = \frac{1}{h} \in d \ta.

Soit V la vîtesse initiale du corps, c'est-à-dire, celle avec laquelle il se meut au premier instant de l'action, ou du temps t; en intégrant l'équation  $\frac{\alpha d t}{A} = d u$  (18.) nous aurons  $\frac{1}{A} \int \alpha d t = u - V$ , \* c'est-à-dire que la quantité dont la vîtesse actuelle du corps surpasse sa vitesse initiale, ou en est surpassée, est toujours  $\frac{1}{A} \int \alpha d t$ .

#### COROLLAIRE I.

(31.) Si la puissance a étoit constante, on auroit  $\frac{d}{d} = u - V$ ; c'est-à-dire, que la quantité dont la vitesse actuelle du corps surpasse sa vîtesse initiale, ou en est surpassée, est en raison composée des raisons directes de la puissance & du temps, & de la raison inverse de la masse,

# COROLLAIRE II.

# (32.) Si V = 0, c'est-à-dire, si le corps étoit en repos lorsque

<sup>&</sup>quot;u représente la vitesse que prend se corps en vertu de la puissance a oni est accélératrice on tétardatrice; du en est la différencielle : donc  $\int du = u + C$ , C marquant une constante qui complette l'intégrale; par conséquent,  $\frac{1}{A}\int u\,dt = u + C$ . Mais lorsque la puissance a n'agit point, c'est-à-dire lorsqu'elle est égale à zéro, on u = V, & l'intégrale  $\frac{1}{A}\int u\,dt = 0$ : donc on a, dans ce cas, u + C, ou V + C = 0, ce qui donne C = -V. Substituant cette valeur de C dans l'équation  $\frac{1}{A}\int u\,dt = u + C$ , on  $\frac{1}{A}\int u\,dt = u + C$ .

Chap. I. PRINCIPES DU MOUVEMENT. la puissance a a commencé son action, ou s'il commençoit sa course du repos, on auroit  $\frac{1}{A} \int a dt = u$ : & si a étoit constante, on auroit  $\frac{u}{d} = u$ 

# COROLLAIRE III.

(33.) Si, au contraire, le corps, après avoir été mis en mouvement, parvient à l'état de repos, comme il peut arriver dans le mouvement retardé, on aura u = 0: donc  $\frac{u}{A} = -V$ : ou, dans ce cas, en changeant le signe de la puissance, à cause que le mouvement est retardé,  $\frac{at}{A} = V$ .

#### COROLLAIRE IV.

(34.) La vîtesse acquise dans le mouvement accéléré qui commence du repos est  $u = \frac{a \cdot t}{A}$ , & la vitesse entiérement perdue dans le mouvement retardé est  $V = \frac{a \cdot t}{A}$ : donc ces vitesses seront égales, si des puissances égales a agissent pendant le même temps t sur des masses égales A. dine the

# PROPOSITION V.

(35.) L'espace parcouru par un corps, à compter du premier instant de mouvement, est =  $Vt + \frac{1}{A}\int (dt \int a dt.)$ Puisque  $u = \frac{da}{dt}$  (29.) on aura donc (30.)  $\frac{1}{A}\int a dt = \frac{da}{dt}$ for mouvement, est =  $Vt + \frac{1}{A} \int (dt \int a dt.)$ 

V; d'où l'on tire  $\frac{da}{dt} = V + \frac{1}{A} \int a \, dt$ , ou  $da = V dt + \frac{dt}{A} \int a \, dt$ : & en'intégrant,  $a = Vt + \frac{1}{A} \int (dt \int a dt)$ ; c'est-à-dire que l'espace parcouru par le corps, à comprer du premier instant du mouvement  $\mathbf{eft} = V_t + \frac{1}{4} \int (d \, i \int a \, d \, t)$ 

# COROLLAIRE I.

(36.) Si la puissance a est constante, on aura  $a = Vt + \frac{et}{2A}$ COROLLAIRE II.

(37.) Si le corps commençoit sa course du repos, alors on auroit V=0, & par conséquent  $a=\frac{1}{A}\int (dt \int a dt)$ ; ou, si la force, ou puissance a étoit constante,  $a = \frac{at^2}{2A}$ : c'est-à-dire que les espaces parcourus sont alors comme les quarrés des temps employés à les parcourir; & réciproquement, si les espaces parcourus sont comme les quarrés des temps, la force, ou puissance accélératrice, sera constante.

# COROLLAIRE III.

(38.) De l'équation  $u = \frac{a}{A}$  trouvée, Art. 32. on tire  $\alpha = \frac{Au}{\epsilon}$ ; substituant cette valeur dans la dernière équation, on aura  $a = \frac{1}{\epsilon} t u$ ; c'est-à-dire que les espaces parcourus depuis le commencement du mouvement, sont en raison composée des temps & des vîtesses acquises.

COROLLAIRE IV.

(39.) L'espace parcouru par un corps qui se meut avec une vîtesse uniforme u, pendant le temps t, est (26.) a = tu: donc l'espace parcouru par un corps avec une vitesse uniforme, est double de l'espace parcouru dans le même temps par un mouvement accéléré, qui commence du repos, lorsque la vîtesse acquise, dans celui-ci, est devenue la même que la vitesse uniforme.

# COROLLAIRE V.

(40.) Dans le mouvement accéléré qui commence du repos, la puissance  $\alpha$  étant supposée constante, on a  $a = \frac{at^2}{2A}$ ; & dans le retardé,  $a = Vt - \frac{at^2}{2A}$ ; mais si le corps qui se meut d'un mouvement retardé, parvient au repos, comme dans ce cas  $V = \frac{at}{A}(34.)$ , on aura aussi  $a = \frac{at^2}{A} - \frac{at^2}{2A} = \frac{at^2}{2A}$ . Donc l'espace parcouru avec un mouvement accéléré qui commence du repos, & celui qui est parcouru dans le mouvement retardé qui arrive au repos, seront égaux, si les puissances  $\alpha$  qui agissent dans les deux cas, sont égales & constantes, & si elles agissent dans le même temps t sur des corps égaux A.

(41.) L'espace parcouru par un corps depuis le commencement de sa aourse est = A sud u.

Puisque (29.)  $\frac{du}{dt} = u$ , & que (19.)  $\frac{du}{dt} = du$ , en multipliane

Chap. I. PRINCIPES DU MOUVEMENT.

65

pliant ces deux équations l'une par l'autre, on aura  $\frac{a d a}{A} = u d u$ , ce qui donne  $da = \frac{A}{a} u d u$ , & en intégrant  $a = A \int \frac{a d u}{a} = \frac{A}{\alpha} \int M d^2 u$ .

# COROLLAIRE I.

(42.) Si la puissance a est constante, on aura  $a = \frac{A}{2a} (u^2 - V^2)^*$ .

# COROLLAIRE II.

(43.) Si le mouvement a commencé du repos, ou si V = 0 alors on aura  $a = \frac{Au^2}{2a}$ ; c'est-à-dire que lorsque la puissance a est constante, les espaces parcourus depuis le repos, sont entre eux comme les quarrés des vîtesses.

#### PREMIER PRINCIPE D'EXPÉRIENCE.

(44.) L'expérience a appris que les corps pesants à de petites distances de la surface de la terre, parcourent, en tombant librement, depuis le premier instant de leur chûte, des espaces qui sont entre eux comme les quarrés des temps employés à les parcourir.

#### COROLLAIRE I.

(45.) Il suit delà que la puissance, ou force, qui anime les corps pesants, dans le voisinage de la surface de la terre, & que nous nommons Gravité, est une force constante. (37.)

#### COROLLAIRE II.

(46.) Nous aurons donc, dans le cas des corps graves, dont la chûte commence du repos,  $u = \frac{a t}{d}$ ,  $a = \frac{a t^2}{2d} = \frac{Au^2}{2a}$ .

#### SECOND PRINCIPE D'EXPÉRIENCE.

(47.) On sgait encore par l'expérience que tous les corps pesants, grands ou petits, parcourent, en tombant dans le voisinage de la surface de la terre, des espaces égaux en temps égaux.

Yoyez la Note, page 62. TOME I.

#### COROLLAIRE I.

(48.) Si donc  $\alpha$  &  $\beta$  sont les puissances constantes qui animent les corps A & B, on aura, d'après l'expérience,  $\frac{a t^2}{2A} = \frac{\beta t^2}{2B}$ , ou, parce qu'on suppose les temps égaux,  $\frac{a}{A} = \frac{\delta}{B}$ . Donc  $\alpha$ :  $\beta$ :: A: B; c'est-à-dire que dans les corps pesants, les puissances, ou gravités sont entre elles comme les masses.

#### COROLLAIRE II.

(49.) On a vu ci-dessus que les densités sous des volumes égaux sont entre elles comme les masses (12.); il s'ensuit que les densités sont aussi comme les gravités. Ainsi on pourra exprimer la densité des corps pesants par le poids d'un pied cube de la matiere qui les compose.

# GOROLLAIRE III.

(50.) La quantité  $\frac{a}{A}$  étant toujours constante, nous pourrons mettre à sa place la constante  $\xi$ ; d'où l'on tirera, pour les corps pesants,  $u = \xi t$ ,  $a = \frac{1}{4} \xi t^2 = \frac{u^2}{2\xi}$  (46.).

## TROISIEME PRINCIPE D'EXPÉRIENCE.

(51.) L'expérience nous a aussi enseigné que l'espace que les corps graves parcourent dans le voisinage de la surface de la terre, en tombant verticalement depuis le repos, est à très-peu-près de 16 pieds anglais, dans la premiere seconde de leur chûte.\*

#### COROLLAIRE I.

(52) Mesurant en secondes le temps de la chûte des corps pesants, & en pieds les espaces parcourus, nous aurons, pour le cas où t=1, a=16; ce qui produit  $16=\frac{1}{6}\xi$ , ou  $\xi=32=\frac{a}{A}$ . Cette valeur étant substituée dans les équations de l'Art. 50, les change en celles-ci, u=32t,  $a=16t^2=\frac{u^2}{64}$ : d'où l'on tire  $\sqrt{a}=4t=\frac{1}{6}u$ , &  $8\sqrt{a}=u=32t$ .

<sup>\*</sup> Ce nombre répond à 15 pieds o pouc. 2 lig 8 p. français. Nous emploîrons, avec l'Auteur, ce nombre quarté, parce qu'il est très-commode dans le calcul. Le pied anglais est au pied français; 811: 864. Partant 864 pieds anglais font 811 pieds français; ou le pied anglais contient 11 pouces, 3 lignes, 2 points du pied français.

# COROLLAIRE II.

PLANC. L

(53.) Si, pour plus d'exactitude & de généralité, on représente par K l'espace que parcourt, pendant la premiere seconde de sa chûte, un corps grave qui tombe verticalement depuis le repos, on aura  $K = \frac{1}{2}\xi$ , ou  $\xi = 2K$ . Cette valeur substituée dans les équations de l'Art. 50, les change en celles-ci, u = 2Kt,  $a = Kt^2 = \frac{u^2}{4K}$ ; d'où l'on tire  $\sqrt{a} = \frac{u}{2\sqrt{K}} = t \sqrt{K}$ , &  $2\sqrt{a}K = u = Kt$ .

#### SCOLIE.

(54.) On déterminera dans son temps le véritable espace que parcourent, pendant la premiere seconde de leur chûte, les corps gràves en tombant librement, & on verra que cet espace est d'un peu
plus des 16 pieds anglais que nous avons indiqués. Cependant,
comme la différence est petite, & qu'en la négligeant il n'en peut
résulter une erreur considérable dans les calculs dont nous avons
besoin, on peut saire constamment usage de ce nombre 16, qui
facilite beaucoup les opérations, attendu qu'il est quarré.

# CHAPITRE II.

# Du Mouvement composé.

#### DÉFINITION XVI.

(55.) ON appelle Mouvement composé, celui qui résulte de l'action de deux, ou d'un plus grand nombre de puissances qui agissent sur un corps, chacune dans des directions particulieres.

# PROPOSITION VII.

(56.) Le mouvement d'un corps suivant une direction quelconque, n'est point altéré par l'action des puissances qui agiroient sur lui suivant d'autres directions quelconques; & à chaque instant le corps par-court de petits espaces paralleles à chacune des directions.

Si l'on suppose le corps A sur un plan EF, il est clair qu'il peut se mouvoir sur ce plan dans la direction AG, & qu'en même temps le plan peut se mouvoir suivant EH, GI, sans qu'un de ces mouvements trouble l'autre; parce qu'en ne supposant aucune puissance

Fre. 3.

qui trouble le mouvement du corps suivant AG, ce mouvement doit se continuer saus altération, en vertu de la force d'inertie. Ce qu'on dit ici de deux actions, ou mouvements, se peut dire d'un plus grand nombre; le raisonnement seroit toujours le même. Donc le mouvement d'un corps suivant une direction, ne peut s'altérer par l'action de puissances qui agiroient sur lui suivant d'autres directions quelconques; & à chaque instant le corps parcourt des espaces AG, EH, paralleles à chacune de ces directions.

# PROPOSITION VIII.

Les, 2. Si deux puissances agissent en même temps sur un corps. A, L'une suivant la direction AE, & l'autre suivant la direction AE; le corps marchera selon une direction moyenne, & décrira une ligne AGH, dont on déterminera l'équation en egalant les valeurs du même temps dans lequel le corps marcheroit librement suivant chacune des deux directions, ces valeurs étant sournies par la nature du mouvement suivant chaque direction.

Le corps, en quelque instant de son mouvement que ce soit, doit se mouvoir parallélement à AE, en vertu de l'action de la premiere puissance, & parallélement à EF, en vertu de l'action de la feconde; & il doit parcourir de petits espaces GI, IH, égaux à ceux KE, LF, qui sont les dissérencielles des espaces que chacune des puissances lui seroit parcourir dans le même temps, si elle agissoit seule. Mais la somme des espaces KE est l'abscisse AE, & la somme des espaces LF = IH, est l'ordonnée EH: donc si son tire de la nature du mouvement qui auroit lieu suivant chacune des directions, si chaque puissance agissoit séparément, la valeur du temps dans lequel le corps parcourroit librement chaque espace AE, EH, & si l'on égale ces deux valeurs, attendu que le temps est le même, l'équation qui en résultera, sera celle de la ligne AGII, que le corps parcourt.

### EXEMPLE I.

(58.) Supposons que le mouvement du corps A soit composé de deux autres qui, pris séparément, eussent été unisormes, le premier se saisant dans la direction AE, & le second dans la direction AE. Exprimons par a les espaces parcourus suivant la premiere direction, & la vitesse par u; exprimons aussi par b les espaces parcourus suivant la seconde direction, & la vitesse par v. Cela posé, nous aurons (27.)  $t=\frac{b}{a}$ , ce qui donne av=bu; mais les mouvements étant uni-

formes, les vîtesses sont constantes : cette équation appartient donc à la ligne droite \*. Ainsi, dans ce cas, le corps décrira une ligne droite, en vertu du mouvement composé qu'on lui aura imprimé.

# EXEMPLE II.

- (59.) Supposons maintenant que le mouvement suivant A E ne soit pas uniforme, mais qu'il soit produit par une puissance accélératrice constante; dans ce cas, nous aurons (36.) a =  $Vt + \frac{at^2}{2A}$ , dans laquelle substituant  $t = \frac{b}{v}$ , & ordonnant, on a  $\frac{a - Av^2}{a}$ ,  $a = \frac{Vb}{v}$ ), équation à la Parabole dont le parametre est 12 Ave (le corps décrira donc cette courbe en vertu du mouvement composé qu'il aura reçu. \*\*
- COROLLAIRE . I. (60.) De là il suit qu'en vertu du mouvement composé, le corps parcourra la ligne A G dans le même temps qu'il eût employé à parcourir la droite AK, ou AL, s'il n'eût éprouvé que l'action d'une seule puissance. COROLLAIRE II.
- (61.) La direction A GH du mouvement composé est toujours dans le même plan que les directions AK, AL des mouvements simples composants. Car si, par chaque point de la direction A I., on mene une parallele à la direction AK, toutes ces paralleles composeront le plan dans lequel se trouvent les deux directions AK, AL des mouvements composants; & comme le corps doit toujours se trouver sur ces paralleles, sans pouvoir jamais s'en écarter, (16.) il s'en-

\* Les deux variables a & b n'étant qu'au premier degré , l'équation est à la ligne droite , car

toute équation du premier degré appartient toujours à cette ligne.

Cette équation appartient à la Parabole, parce qu'elle ne ren'erme que le quarré d'une des variables, sçavoir, celui de l'espace h que parcourroit le corps suivant AF dans le temps t; l'autre variable, qui est l'espace a qu'il parcourroit suivant AE dans le même temps. étant au premier degré. (Voyez, pour la démonstration, l'excellent Cours de Mathématiques de M. Bezout, part. III, 6.387.) La quantité  $a - \frac{16b}{v}$ , qui représente en général l'abscisse de cette Parabole,  $= a - Vi = \frac{a + b}{2A}$  (36.) l'espace parcouru par le corps A, en vertu de la

Force accelératrice constante a (37.). Cela est d'ailleurs évident, en considérant que a est l'espace total que parcourt le corps dans le temps e, en vertu de sa vite e initiale I', & de la force accélératrice constante a; & que I' est l'espace qu'il parcourt dans le même temps e, en vertu seulement de sa vitesse initiale. Donc, &cc. Si le corps étoit en repos, lorsqu'il

reçoit l'action de la force accélératrice, alors V=0, & l'équation devient  $\frac{2|A|v^2}{a}=b^2$ .

suit qu'il ne peut jamais sortir du plan qui passe par ces deux directions.

C o R o L L A I R E I I I.

(62.) Si trois puissances agissent dans le même temps sur un corps, chacune suivant des directions particulieres, la direction composée que prendra le corps, sera une ligne moyenne entre les trois directions; & l'équation de cette ligne se trouvera en égalant les valeurs du même temps, tirées de la nature du mouvement qu'auroit le corps, s'il marchoit librement suivant chacune de ces directions.

On voit clairement, sans qu'il soit nécessaire d'y insister, qu'on trouvera facilement la direction composée, dans le cas de trois puissances; car (61.) on trouvera d'abord la direction résultante de deux directions simples; & avec cette résultante & la troisieme direction, on trouvera celle que suivra réellement le corps en vertu de ces trois puissances.

#### COROLLAIRE IV.

(63.) Si les trois directions sont dans un même plan, la direction résultante se trouvera aussi dans ce plan. C'est une conséquence nécessaire de ce qui a été dit.

#### COROLLAIRE V.

(64.) Ce qui a été dit au sujet de trois puissances, doit s'entendre également de quatre, de cinq, ou d'un plus grand nombre de puissances qui agiroient ensemble sur un même corps suivant des directions dissérentes.

### PROPOSITION IX.

(65.) La différencielle G H de l'espace que le corps A parcourt en vertus des deux puissances a &  $\beta$  qui l'animent suivant les directions A E, A F, est= $\frac{dt}{A}((\int a dt)^2 + (\beta dt)^2 \pm 2(\int a dt)(\int \beta dt) \cot \Sigma)^{\frac{1}{2}}$ :  $\sum exprimant$  l'angle E A F que forment les deux directions, & le rayon étant égal à l'unité.

Si du point G on abaisse sur EH, la perpendiculaire GN, on aura, par les Elements de Géométrie,  $NI = GI \cos \Sigma$ , &  $GH^* = GI^* + IH^* \pm 2NI \times IH = GI^* + IH^* \pm 2IH \cdot GI \cos \Sigma$ . Le signe + étant pour le cas où l'Angle EAF sera aigu, & le signe + pour le cas où il sera obtus. \*

Parce que l'angle E A F étant obtus, la perpendiculaire G N tombe en dedans du triangle G I H: au contraire, elle tombe en dehors, lorsque ce même angle est aigu, C'est le cass la Figure.

Chap. II. DU MOUVEMENT COMPOSÉ. 75
Substituant maintenant dans cette équation les valeurs de  $GI = da = (35.) \frac{dt}{A} \int a dt$ , & de  $IH = db = \frac{dt}{A} \int \beta dt$ , on aura  $GH^2 = \frac{dt^2}{A^2} (\int a dt)^2 + \frac{dt^2}{A^2} (\int \beta dt)^2 \pm \frac{2dt^2}{A^2} (\int a dt) (\int \beta dt) \cos \Sigma$ , & par conséquent  $GH = \frac{dt}{A} ((\int a dt)^2 + (\int \beta dt)^2 \pm 2(\int a dt)(\int \beta dt)\cos \Sigma$ .

#### SCOLIE L.

(66.) Dans tout le cours de cet Ouvrage nous exprimerons le rayon, ou sinus total, par l'unité, asin de simplisser le calcul.

#### COROLLAIRE I.

(67.) Si l'angle  $EAF = \Sigma$  étoit = 0; c'est-à-dire, si les deux directions AE, AF, concouroient ensemble de maniere à ne former qu'une seule & même direction, alors  $cof \Sigma = 1$ , & la valeur de GH devient =  $\frac{dt}{A} \left( (\int a dt)^3 + (\int B dt)^3 \pm 2 \left( \int a dt \right) \left( \int B dt \right) \right)^{\frac{1}{2}} = \frac{dt}{A} \int dt (a \pm \beta)$ .

#### COROLLAIRE IL

(68.) Si, outre cette condition, on avoit  $\alpha = \beta$ , on auroit  $GH = \frac{2dt}{A} \int a \, dt$ , pour le cas où l'angle GIH seroit obtus; c'est à-dire, lorsque les deux puissances seroient dirigées dans le même sens; &  $GH = \frac{dt}{A} \int dt$ . 0 = 0, pour le cas où l'angle GIH seroit aigu, ou que les deux puissances seroient dirigées en sens contraires.

### COROLLAIRE III.

(69.) Dans ce dernier cas, le corps restera donc sans mouvement.

# COROLLAIRE IV.

(70.) Si le corps reste sans mouvement, ce sera parce que des puissances égales agissent dans des directions opposées.

### SCOLIE II.

(71.) De même qu'on a trouvé la valeur de GH, lorsque le corps n'est soumis qu'à l'action de deux puissances, on la trouvera également lorsqu'il y en aura trois, ou un plus grand nombre.

### DÉFINITION XVII.

(72.) La décomposition du mouvement est la division qu'on en sait,

# EXAMEN MARITIME, Liv. I.

en supposant qu'il procede de dissérentes actions, quoique dans la réalité il ne procede que d'une seule, ou d'un moindre nombre que celui qu'on suppose.

#### PROPOSITION X.

(73.) Si l'on suppose que l'adion d'une puissance a sur un corps A, suivant la direction AH, procede de l'adion de deux autres puissances ma, na, suivant les directions AE, AF, de saçon que l'esset de ces deux puissances soit égal à celui qui resulte de la seule puissance a; ces puissances a, ma & na, seront entre elles comme les droites AH, AE & AF, qui sont déterminées par les droites HE, HF paralleles aux directions AE, AF; m & n exprimant deux quantités constantes.

Car si deux puissances ma & na agissant séparément sur le corps A suivant les directions AE, AF, sont telles que, par leurs actions séparées, l'une conduise le corps de A en E, & l'autre de A en F, dans le même temps; il est évident que, par leurs actions réunies, elles le conduiroient, dans le même temps, de A en H: (57.) or c'est précisément l'esset que produit la seule puissance a, agissant dans la direction AH. Mais on a (35.)  $AH = \int (\frac{dt}{A} \int a dt)$ ,  $AE = \int (\frac{dt}{A} \int ma dt)$  &  $AF = \int (\frac{dt}{A} \int na dt)$ : donc les droites AH, AE & AF seront entre elles comme  $\frac{dt}{A} \int a dt$ ,  $\frac{dt}{A} \int ma dt$  &  $\frac{dt}{A} \int na dt$ ; ou comme t m & n; c'est-à-dire, comme t, t ma & t m a & t son t comme t m & t son t comme t m & t son t comme t m & t son t c'est-à-dire, comme t m & t son t son

### COROLLAIRE I.

(74.) La puissance qui agit suivant AE sera donc =  $\frac{AE}{AH}$ , & celle qui agit suivant AF, sera =  $\frac{AF}{AH}$ .

### COROLLAIRE II.

(75.) Puisque dans le triangle AEH, les côtés AH, AE&EH = AF sont entre eux comme les sinus des angles qui leur sont opposés; il s'ensuit que les puissances a, ma & na seront aussi entre elles comme ces mêmes sinus.

### COROLLAIRE III.

(76.) La décomposition du mouvement étant arbitraire, on peut prendre

prendre comme on voudra les directions AE, AF; & tirant en Plane, L suite d'un point quelconque H, les paralleles HF, HE, à ces directions; si alors on exprime par AH la puissance qui agit effectivement dans cette direction, les lignes AE, AF exprimeront les deux puissances dans lesquelles elle se décompose, & qui agissant dans ces directions, produiroient le même effet.

#### Proposition XI.

. (77.) Si l'on suppose que l'action d'une puissance qui agit sur un corps A dans la direction AH, provienne de trois autres puissances, qui, agissant dans les directions AF, AG, AE, produiroient le même effet ; ces rie. 6 quatre puissances seront entre elles comme les lignes AH, AF, AG & AE

Car si la puissance qui agit suivant AH, est représentée par la ligne même AH, on peut la concevoir décomposée en deux autres AF, AI, qui produiroient le même effet (76.). La puissance qui agit suivant AI, peut l'être de même en deux autres AG, AE, qui produiroient le même effet qu'elle. Ainsi la puissance AH sera décomposée en trois autres AF, AG, AE, qui, par leurs actions réunies, produiront le même effet que cette puissance seule. Donc ces quatre puissances seront entre elles comme les lignes AH, AF, AG & AE.

#### COROLLAIRE I.

(78.) Les trois directions AF, AG, AE, étant arbitraires (76.), elles peuvent se prendre comme on voudra; & tirant d'un point quelconque H, & par le point A les paralleles arbitraires HF, AI. & ensuite les paralleles HI, IG, IE aux directions arbitraires AF, AE, AG, ces paralleles détermineront les lignes AF, AG, AE, qui exprimeront les puissances dans lesquelles se décompose la premiere puissance AH, & qui, par leur réunion, produiront le même effet qu'elle.

COROLLAIRE II.

(79.) On peut, par ce même procédé, décomposer une puissance quelconque en quatre, cinq, enfin en tel nombre de puissances qu'on voudra, & qui, par la réunion de leurs actions, produiront le même effet que cette puissance seule.

TOME I.

PLANC. I.

# CHAPITRE III.

Du Centre de Gravité d'un Système de corps, & de son Mouvement.

#### DÉFINITION XVIII.

(80.) On appelle Système de corps un assemblage de plusieurs corps, comme A, B, C, &c. de même qu'on a nommé Système du Monde, l'assemblage du Soleil & des Planetes, &c. dont Newton a si parfaitement expliqué les mouvements par les seuls principes de la Méchanique, & par la loi de l'attraction universelle, que l'expérience consirme chaque jour de plus en plus.

# PROPOSITION XII.

Fie. c

(81.) Si deux corps, ou masses A & B, supposés en repos, sont mis en mouvement par l'action de deux puissances a & B, dont les directions AE, BF, soient paralleles; la différencielle de l'espace parcouru par le point G pris dans la ligne Gg parallele oux directions AE, BF des puissances, sera = \frac{AA'\dts\Bd(A'+B')}{AB(A'+B')}: A' & B' exprimant les distances AG, GB, & t le temps.

Tirez la ligne FH; parallele à BA, nommant a & b les espaces parcourus par les corps A & B, & prenant AE & BP pour les différencielles de ces espaces, on aura HE = da - db. Or, à cause des paralleles, on a FH, ou (A'+B'): HE, ou (da-db): :FH, ou  $(B'): hg = \frac{B'}{A'+B'}(da-db)$ : donc Gg, différencielle de l'espace parcouru par le point  $G=db+\frac{B'}{A'+B'}(da-db)=\frac{A'db+B'da}{A'+B'}$ . Si l'on substitue maintenant dans cette expression (35.) à la place de db sa valeur  $\frac{dt}{B} \int \beta dt$ , & à la place de da sa valeur  $\frac{dt}{A} \int \beta dt$ , on aura  $GH=\frac{A'dt}{B'}\int \beta dt+\frac{B'dt}{A}\int adt$   $A'dt\int \beta dt+BB'dt\int adt$ 

#### SCOLIE.

(82.) On suppose, pour le présent, que la masse de chaque corps est infiniment petite, ou qu'elle est toute réunie en un point, & que c'est sur ce point que la puissance agit.

Chap. III. DU CENTRE DE GRAVITE.

75

# COROLLAIRE I.

PLANC, L

(83.) Si AA'=BB', la différencielle de l'espace parcouru par le point G, c'est-à-dire Gg, sera  $=\frac{def(\alpha+\beta)dt}{A+B}$ ; car en substituant AA'à la place de BB', dans l'expression  $Gg = \frac{AA'defBde + BB'defade}{AB(A'+B')}$ elle deviendra  $Gg = \frac{AA'defBdt + AA'defadt}{AA'(A+B)} = \frac{def(a+B)dt}{A+B}$ 

#### COROLLAIRE IL.

(84.) Comme les distances A' & B' n'entrent pas dans l'expression qu'on vient de trouver, il s'ensuit que ces distances n'en alterent point la valeur. Cette expression sera donc toujours la même, à quelque distance du point G que soient les corps, pourvu que les distances A' & B' soient toujours en raison inverse des masses A & B; condition exprimée par l'équation AA' = BB'.

# COROLLAIRE IIL

(85.) On voit encore qu'on peut supposer les distances GA, GB diminuées à l'infini; c'est-à-dire, les supposer égales à zéro, sans que l'expression ci-dessus en soit altérée. Dans ce cas les deux corps seront réunis dans le point G, & marcheront dans la ligne Gg. Pareillement, les deux puissances réunies agiront comme une feule =  $a+\beta$ , fur le corps A+B. Donc lorsque les corps  $A \otimes B$ font animés par les puissances a & B, le point G parcourt suivant Gg, parallele aux directions AE & BF, le même espace que lorsque les deux corps, réunis au point G, sont animés suivant Gg par la puissance a+B.

PROPOSITION XIII.

(86.) Si trois corps, ou masses, A, B, C sont animés par trois puissances a, B, y, suivant les directions paralleles AE, BF, CH; Fio. 6 & si l'on prend le point G de maniere qu'on ait A . Ag = B . Bg & (A+B) Gg=C.GC; je dis que la différencielle de l'espace par-couru par le point G sera=  $\frac{dis(\alpha+\ell+\gamma)dt}{A+B+C}$ .

Le point g ayant été pris de maniere qu'on ait A.  $Ag = B \cdot gB$ , la différencielle de l'espace parcouru par le point g est la même que celle que parcourroit le corps A+B placé en g, & animé par la puisfance  $\alpha + \beta$ , fulvant la direction gh parallele aux lignes AE, BF, CH.

Pranc. I. Il est donc évident que, quant à l'effet, le cas est le même que si les deux corps C & A+B, l'un placé en C, & l'autre en g, étoient animés par les puissances  $\gamma$  &  $\alpha+\beta$ , suivant les directions paralleles CH, gh. Ainsi, la différencielle de l'espace parcouru par le point G, suivant la parallele GI aux autres directions, ce point étant pris de manière qui on ait (A+B) Gg=C.GC; ou , ce qui revient au même , de manière que les distances gG, GC soient en raison inverse des masses A+B & C, cette disserncielle, dis-je, sera exprimée par la formule  $\frac{diss(\alpha+\beta)dc}{A+B}$ , en y substituant  $\alpha+\beta$  à la place de  $\alpha$  &  $\gamma$  à la place de  $\beta$ ; A+B pour A, & C pour B. Donc la différencielle de l'espace parcouru par le point G, suivant la droite GI parallele aux directions AE, BF, CH, sera  $\frac{diss(\alpha+\beta+\beta)}{A+B+C}$ .

# COROLLAIREL

(87.) Les distances Ag, gB, gG, GC, ne se trouvant point dans l'expression  $\frac{dif(x+\beta+\gamma)}{A+B+C}$ , il s'ensuit qu'elles n'ont aucune influence sur la valeur de cette expression; & par conséquent qu'elle restera toujours la même, quelles que puissent être ces distances, pourvu toutesois que Ag, gB, soient en raison inverse des masses A & B, & que de même gG & GC, soient en raison inverse des masses A & C.

COROLLAIRE II.

(88.) Les distances Ag, gB, gG, GC, peuvent donc être diminuées à l'infini, ou se réduire à zéro, sans que la valeur de l'expression  $\frac{dt f(a+\beta+\gamma)dt}{A+\beta+C}$  en soit altérée: & comme dans ce cas les trois corps A, B, C se trouveront réunis dans le point G, ainsi que les trois puissances a,  $\beta$  &  $\gamma$ , qui n'en seront plus qu'une seule  $a+\beta+\gamma$ ; il s'ensuit que le point G parcourra le même espace dans la direction GI parallele aux directions AE, BF, GH, lorsque les corps A, B, C sont animés par les puissances a,  $\beta$ ,  $\gamma$ , que si les trois corps réunis en un seul au point G, étoient animés, suivant la direction GI, par la puissance  $a+\beta+\gamma$ .

### PROPOSITION XIV.

(89.) Si l'on a quatre corps, ou masses, comme A, B, C, D, animés par les quatre puissances a, B, \gamma, \delta, chacune d'elles agissances

für le corps qui lui correspond suivant les directions paralleles AE, BF, CH, DL; & si l'on prend le point G de maniere que A. Ag=B. Bg; que (A+B) gK=C.KC; & que (A+B+C) GK=D. DG: je dis que la differencielle de l'espace parcouru par le point G sera= des (a+b+c+b) dt. A+B+C+D

On vient de démontrer que la différencielle de l'espace parcouru par le point K, en vertu des trois puissances  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , qui animent les corps A, B, C, est la même que celle que parcourroient ces corps, si, étant réunis tous les trois en un seul au point K. ils étoient animés par la puissance a+B+y, suivant la direction KI parallele aux autres directions AE, BF, &c. Donc, quant à l'effet, ce cas est le même que s'il y avoit seulement deux corps D, & A+B+C, l'un en D, & l'autre en K, qui seroient animés par les puissances A, & a+B+y, selon des directions paralleles aux autres. Ainsi, la différencielle de l'espace parcouru par le point G, pris de façon qu'on ait  $D \cdot DG = (A+B+C) KG$ , ou que les diftances KG, DG soient en raison inverse des masses D, & (A+B+C). sera celle que fournira la formule  $\frac{def(a+B)de}{A+B}$ , en y substituant  $a+B+\gamma$ pour a, & A pour B; A+B+C pour A, & D pour B. Donc la différencielle de l'espace parcouru par le point G suivant la parallele GN aux autres directions AE, BF, &c. est =  $\frac{def(a+b+r+s)de}{def(a+b+r+s)de}$ . 

# COROLLAIRE I.

(90.) En raisonnant comme on vient de le faire, on arrivera toujours à la même conclusion, quel que soit le nombre des corps, ou masses, quand même il seroit infini; de sorte qu'en général, la différencielle de l'espace parcouru par le point G, pris d'après les conditions exprimées ci-dessus, sera  $\frac{dis(\alpha+\beta+\gamma+r+4cc)dt}{A+B+c+D+6c}$ , ala même que parcourraient les corps réunis en un seul au point G, s'ils étoient animés par la puissance  $\alpha+\beta+\gamma+\beta+c$ . C'est une conséquence nécessaire de ce que les distances respectives des corps les une à l'égard des autres, ne se trouvent point dans l'expression générale de cette dissérencielle; & par conséquent on peut concevoir ces distances diminuées à l'infini, ou les saire chacune égale à zéro, sans que, pour cela, l'expression en soit altérée.

# COROLLAIRE II.

(91.) Sinous faisons la somme des puissances at B-1-y+1- &c,= 7;

Plane. I. & la fomme des masses A+B+C+D+&c=M, nous aurons la quantité  $\frac{de \int \tau de}{M}$  pour l'expression de la différencielle de l'espace parcouru par le point G, ce point étant pris suivant la condition exprimée dans les Art. 81, 86 & 89.

# PROPOSITION X V.

qu'on abaisse sur un plan quelconque FE les perpendiculaires AE, Gg, BF; on aura gG = A-AE+B-BF.

# COROLLAIRE.

(93.) Si au lieu des masses A & B, on prend les puissances  $a & \beta$ , de sorte qu'on ait  $a \cdot AG = \beta \cdot BG$ , on aura encore  $a \cdot AE + \beta \cdot BF$ 

#### PROPOSITION X VI.

prend le point G de maniere que A.AG = B.BG, & (A+B)gG = C.CG; je dis que si l'on abaisse sur un plan quelconque FI, les perpendiculaires BF, AE, GH, CI, on aura GH = A.AE+B.BF+C.CI.

Puisque  $(A+B)gG = C \cdot CG$ , on a (92.)  $(A+B)gK+C \cdot CI = (A+B+C)GH$ ; & puisque  $A \cdot Ag = B \cdot Bg$ , on a  $A \cdot AE+B \cdot BF = (A+B)gK$ . Substituant cette valeur dans l'équation précédente, elle deviendra  $A \cdot AE+B \cdot BF+C \cdot CI = (A+B+C)GH$ ; d'où l'on tire  $GH = \frac{A \cdot AE+B \cdot BF+C \cdot CI}{A+B+C}$ .

#### COROLIAIRE I.

(95.) Si, au lieu des masses A, B, C, on prend les puissantes  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , & qu'on aix  $\alpha$ .  $Ag = \beta$ . Bg, &  $(\alpha + \beta)gK = \gamma$ . CG, on aura encore  $GH = \frac{\alpha \cdot AE + \beta \cdot BF + \gamma \cdot CI}{\alpha + \beta + \gamma}$ .

#### COROLLAIRE II.

(96.) On démontrera la même chose pour quatre, cinq, &c. & même pour une insinité de corps, ou de puissances; ensorte que la distance perpendiculaire du point G, pris comme on l'a dit, Art. 92 & 94, à un plan quelconque, sera toujours égale à la somme des produits de chaque corps, ou puissance, par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme des corps, ou des puissances.

COROLLAIRE III,

(97.) Réciproquement, si la distance perpendiculaire d'un point Ge à un plan quelconque, est égale à la somme des produits de chaque corps, par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme des corps; ce point G sera celui dont on a parlé dans les Propositions 12, 13, 14, 15, 16 (81 & suiv. jusqu'à 94.); & par conséquent il aura toutes les propriétés qu'on lui a reconnue et assignées dans ces Propositions & leurs Corollaires.

# DEFINITION XIX.

(98.) Le point G déterminé de la manière qu'on l'a prescrit dans les Propositions 12, 13, 14, 15, 16 (81 jusqu'à 94.), s'appelle communément Centre de gravité,

#### SCOLIE

(99.) Ce nom de Centre de gravité ne convient proprement à ce point qu'autant que les puissances qui agissent sur le système, sont les gravités des corps, ou des masses: mais comme il arrive souvent que d'autres puissances dissérentes des gravités agissent sur les corps, & que le centre de ces puissances n'est point le même que celui des masses, comme on le verra ci-après; cette considération a engagé Daniel Bernoulli à distinguer ces deux centres, en appellant l'un Centre des puissances, & l'autre Centre des masses.

Comme ces deux centres sont réunis dans les corps graves, à cause que les puissances, ou gravités, sont entre elles comme les masses (48.), il convient d'appeller centre de gravité l'un ou l'autre de ces centres indistinctement. Ainsi, lorsqu'il ne sera question d'autre puissance que de la gravité, ce sera la même chose de dire Centre des masses que Centre de gravité, puisque, dans ce cas, ces deux centres ne dissérent point l'un de l'autre.

#### PROPOSITION XVII.

F16, 10,

(100.) Quelles que soient les vîtesses particulieres avec lesquelles se meuvent les corps qui composent un système, lorsqu'ils marchent tous sur des directions paralleles, le centre des masses se maintiendra toujours dans une seule & même direction parallele à celles que suivent les corps.

Que A, B, C, &c. soient les corps qui composent le système, &c qui se meuvent dans les directions AE, BF, CI, paralleles entre elles; qu'on prenne un plan quelconque LK, parallele à ces directions: à lors G étant le centre des masses, on aura  $GH = \frac{A \cdot Ac + B \cdot Bf + C \cdot Ci + bc}{A + B + C + bc}$ . Or, dans cette expression toutes les masses demeurent constantes, ainsi que les perpendiculaires Ae, Bf, Ci, &c. quelles que soient les vitesses particulières avec les quelles les corps se meuvent, pourvu qu'on les suppose marcher parallélement au plan LK; donc toute l'expression demeure constante, & par conséquent la ligne GH dont elle exprime la valeur. Donc le centre G des masses se mouvera dans une seule & même direction parallele à celle que suivent les corps.

# COROLLAIRE I.

(101.) La même chose arrivera au centre des puissances, si elles sont constantes, comme l'est la gravité.

# COROLLAIRE I I.

(102.) Il suit de ce qui a été dit, que la direction du centre des masses d'un système de corps sera toujours parallele aux directions des puissances, si ces directions sont paralleles entre elles; & que la différencielle de l'espace parcouru par ce centre (91.) sera toujours  $\frac{ds f(a+b+b+b+b+c)}{A+B+C+D+bc} = \frac{ds f \cdot dt}{M}$ , la même que parcourroient les corps, ou masses, si elles étoient réunies à leur centre, & si elles étoient animées par la somme  $\pi$  des puissances, suivant une direction parallele à celle des puissances.

#### COROLLAIRE III.

(103.) La distance perpendiculaire du centre des masses à un plan quelconque, est égale (96.) à la somme des produits de chaque masse par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme des masses.

#### COROLLAIRE IV.

(104.) Pareillement, la distance perpendiculaire du centre des puissances qui agissent dans un système, à un plan quelconque, sera (96.) égale à la somme des produits de chaque puissance par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme des puissances.

#### COROLLAIRE V.

(105.) Si l'on suppose l'espace parcouru par le centre des masses = g, & sa vites = W, on aura (29 & 90, 91.)  $dg = W dt = \frac{dt \int_{-\infty}^{\infty} dt + t + t + t + t + t}{A + c + C + D + t + c} = \frac{dt \int_{-\infty}^{\infty} dt}{M} \cdot \text{Donc}$   $W = \frac{\int_{-\infty}^{\infty} dt + \int_{-\infty}^{\infty} dt + \int_{-\infty}^{\infty} dt + \int_{-\infty}^{\infty} dt}{A + B + C + D + t + c} = \frac{\int_{-\infty}^{\infty} dt}{M}; dW = \frac{dt + s dt + t + t}{M} = \frac{dt}{M}; & dt = \frac{MdW}{a + b + t + t + t + c} = \frac{MdW}{a + b + t + t + t + c}$ 

# COROLLAIRE VI.

(106.) Ayant trouvé ci-dessus (29.) dg = Wdt, ou  $W = \frac{dg}{dt}$ , & ayant pareillement (105.),  $dW = \frac{(a+\beta+\gamma+6c.)dt}{M} = \frac{edt}{M}$ ; en multipliant ces deux équations l'une par l'autre, on aura aussi  $WdW = \frac{(a+\beta+\gamma+6c.)dg}{M} = \frac{edg}{M}$ : d'où l'on tire, en intégrant,  $\frac{e^2W^2}{M} = \frac{f(a+\beta+\gamma+6c.)dg}{M} = \frac{1}{M} \int \pi dg$ ; ou  $W^2 = \frac{2f(a+\beta+\gamma+6c.)}{M} \int \pi dg$ .

#### COROLLAIRE VII.

(107) De même, si l'on substitue dans l'équation  $W = \frac{fadt + fsdt + fsdt + fsdt + fsdt + fsdt + fsdt}{A + B + C + fsdt}$  la valeur de adt = A du (19.), & celle de Bdt = Bdv, &c., nous aurons  $W = \frac{fAdu + fBdv + fsc}{A + B + fsc} = \frac{Au + Bv + fsc}{A + B + fsc}$ : c'est-à-dire que la vitesse du centre des masses est égale à la tomme des produits de chaque masse par sa vitesse, divisée par la somme des masses.

TOME I.

# COROLLAIRE VIII.

(108.) Si les puissances qui animent les corps ne sont pas dirigées suivant des lignes paralleles, on pourra les décomposer chacune en deux, ou en trois autres dirigées suivant des lignes paralleles à deux, ou trois lignes droites données de position, & perpendiculaires entre elles. Alors toutes les puissances qui sont dirigées parallélement à l'une de ces lignes, donneront, avec la plus grande facilité, le mouvement du centre des masses suivant cette direction. On trouvera de même son mouvement suivant les autres directions; ensuite on déduira, avec la même facilité, le mouvement composé de ce centre.

#### COROLLAIRE IX.

(109.) Puisque, par le moyen de cette décomposition des puisfances, on obtient le mouvement composé du centre de gravité, il sussira, pour résoudre un cas quelconque, de résoudre seulement celui dans lequel les puissances sont dirigées parallélement : c'est aussi ce que nous serons pour le présent.

#### COROLLAIRE X.

(110.) Si, dès le premier instant de l'action, la somme des puisfances positives qui agissent sur le système, est égale à la somme des puissances négatives, le centre des masses demeurera immobile; car, dans ce cas,  $\alpha+\beta+\gamma+\beta+\varepsilon c=0$ .

#### COROLLAIRE XI.

(111.) Comme les directions des puissances qui ne sont pas paralleles, se décomposent en d'autres qui le sont, il peut arriver que, l'espace parcouru par le centre des masses, suivant une ou deux directions, soit zéro, sans que, pour cela, celui qu'il parcourt suivant les autres directions cesse d'avoir lieu. Il sussit, pour cela, que, dès le commencement de l'action, la somme des puissances positives qui agissent suivant cette direction, ou ces directions, soit égale à la somme des puissances négatives.

# COROLLAIRE XII.

(112.) Si les corps qui composent un système, au lieu d'être libres, sont liés, ou unis entre eux par des lignes inflexibles, de sorte qu'ils

ne puissent obéir à l'action des puissances, & prendre les directions suivant lesquelles ils sont sollicités; on peut, dans ce cas, considérer chaque corps comme animé par deux puissances, dont l'une est celle qui le meut réellement, & l'autre qui procede de la tension, ou de la force avec laquelle les corps se tirent mutuellement. Mais à chacune de ces dernieres puissances, considérée positivement, répond toujours une puissance égale & négative, puisque l'action est égale à la réaction: donc, dès le premier instant de l'action, on aura a+b+v+l-c.=o, par rapport aux forces avec lesquelles les corps se tirent mutuellement, & par conséquent le centre des masses demeurera immobile, c'est-à-dire, ne recevra aucun mouvement de l'action des forces avec lesquelles les corps se tirent mutuellement.\*

#### COROLLAIRE XIII.

(113.) Il suit de là que le mouvement du centre des masses d'un système de corps liés entre eux par des lignes inflexibles, sera le même que s'il n'étoit soumis qu'à l'action des puissances qui mettent les corps en mouvement; par conséquent le mouvement du centre des masses du système sera toujours le même, soit que les corps soient libres, soit qu'ils soient liés entre eux par des lignes inflexibles.

#### COROLLAIRE XIV.

(114.) Un corps quelconque est la même chose qu'un système de corps infiniment petits, liés entre eux. Donc le centre de la masse totale d'un corps quelconque, soumis à l'action de puissances quelconques, se mouvera de la même maniere que si chaque particule de la matiere qui le compose étoit séparée & libre; ou comme si c'étoit un système de corps libres.

<sup>\*</sup> Ce principe est de la plus grande sécondité dans la science du mouvement des corps; c'est à lui que les Sciences Physico-Mathématiques sont redevables des progrès immenses qu'elles ont saits. Il est généralement attribué à M. d'Alembert, qui le publia en 1743. (Voyez sa Dynamique.) M. Fontaine a semblé le révendiquer; (Voyez son Traité du calcul intégral.) mais cependant la gloire de l'invention est demeurée à M. d'Alembert; & nous pensons que c'est à juste titre. M. d'Alembers a publié ce principe dès 1743, & M. Fontaine n'en a parlé qu'en 1764. La postérité est inexorable, elle ne connoît que les dates, pour décerner les honneurs dus à ceux qui l'ont servie. Il faut publier promptement ce qu'on a fait & ce qu'on a vu de nouveau dans les sciences; les tardis sont toujours malheureux. (M. Bailly, Hist. de l'Astronomie moderne, Tome II, page 103.)

#### COROLLAIRE X V.

(115.) On doit entendre la même chose d'un système de corps unis entre eux, quoique sa masse ne soit pas considérée comme réunie à son centre.

#### COROLLAIRE XVI.

(116.) D'après cela, nous aurons, généralement, pour quelque corps que ce soit, ou pour tout assemblage de corps libres, ou liés entre eux,  $dg = \frac{d\iota(\int a d\iota + \int B d\iota + \int d\iota + \delta c.)}{M} = \frac{d\iota}{M} \int \pi d\iota$ .

$$W = \frac{\int a dt + \int c dt + \int r dt + f c}{M} = \frac{1}{M} \int \pi dt, \quad dW = \frac{a dt + f dt + r dt + f c}{M} = \frac{v dt}{M}.$$

$$dt = \frac{M dW}{a + f + r + f c} = \frac{M dW}{a}. \quad W^{2} = \frac{2}{M} \int (a + f + r) + f \cdot f \cdot c.) dg = \int \pi dg.$$

$$W = \frac{Au + Bv + f c}{M}.$$

#### COROLLAIRE XVII.

(117.) Si l'on avoit W=0, on auroit aussi Au+Bv+&c.=0; & si le système n'étoit composé que des deux corps A & B, l'un agiroit positivement, & l'autre négativement; en sorte qu'on auroit Au=Bv; d'où l'on tire u:v::B:A, ou  $::\frac{1}{A}:\frac{1}{B}$ . C'est-à-dire que dans tout système, ou machine composée de deux corps, les vitesses des corps sont en raison inverse des masses, lorsque le centre des masses est immobile.

# COROLLAIRE XVIII.

(118.) Dans les corps graves, les puissances sont comme les masses: donc dans toute machine dont la gravité est le principe moteur, les vitesses que prennent les deux corps dont on suppose la machine composée, sont en raison inverse des puissances, ou des gravités, si le centre de gravité demeure fixe. Si au contraire ce centre est en mouvement, la raison qui régnera entre les puissances ne sera pas égale à celle qui régnera entre les vitesses prises dans un ordre inverse; c'est-à-dire que l'analogie du Corollaire précédent cesse d'avoir lieu.

# COROLLAIRE XIX.

(119.) Si l'on avoit  $a+\beta+\gamma+c=0$ , on auroit dW=0; & réciproquement, pour que dW=0, il faut que la somme des puissances  $a+\beta+\gamma+c$ c. qui animent le corps, ou le système de corps,

soit égale à zéro. Ainsi le centre des masses d'un corps, ou d'un système, ne peut se mouvoir avec une vitesse, ou un mouvement unisorme, à moins que toutes les puissances agissantes ne se détruisent mutuellement, ou que l'action de chacune d'elles ne soit égale à zéro. \*

#### COROLLAIRE XX.

(120.) Comme la supposition que les corps du système sont liés entre eux, ne change rien à la démonstration donnée dans les Art. 96 & 97, au sujet de la distance perpendiculaire du centre des masses à un plan quelconque; il s'ensuit que la distance perpendiculaire du centre de masse d'un corps quelconque à un plan, sera égale à la somme des produits de chaque particule de la masse qui le compose, par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme desdites particules, ou par la masse totale du corps. Pareillement, la distance perpendiculaire du centre des puissances qui agissent sur un corps à un plan quelconque, sera égale à la somme de tous les produits de chaque puissance, par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par la somme des puissances.

#### COROLLAIRE XXI.

(121.) On a vu (12.) que dans les corps d'une densité uniforme, la masse est proportionnelle à l'espace qu'ils occupent; il s'ensuit que, dans le calcul, on pourra prendre l'espace, ou le volume pour la masse : ainsi 'a distance perpendiculaire du centre des masses à un plan quelconque, sera égale à la somme des produits de chaque espace, ou volume dissérenciel, par sa distance perpendiculaire au même plan, divisée par tout l'espace qu'occupe le corps.

#### COROLLAIRE XXII.

(122.) Si un corps uniformément dense peut être divisé en deux parties égales & semblables par des plans, & si on le divise par trois plans quelconques, qui se coupent entre eux perpendiculairement; le centre des masses sera dans le point commun àces trois plans, c'est-à-dire, dans le point où les trois intersections des plans se ren-

On voit assez, sans qu'il seit nécessaire d'y institer, qu'on suppose le centre de masse du système en mouvement avec la vitesse W, lorsque les puissances  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , &c. commencent seur action; car il est évident (112) qu'il ne pourroit recevoir aucun mouvement par l'action de ces puissances dont la somme = 0.

contrent. Car les produits des volumes différenciels qui sont situés d'un côté de l'un quelconque de ces trois plans, par leurs distances perpendiculaires au même plan, seront égaux aux produits correspondants des volumes distérenciels situés de l'autre côté: mais ces produits étant les uns positifs, & les autres négatifs, se détruisent mutuellement; leur somme sera donc égale à zéro: ainsi la distance perpendiculaire du centre de masse au plan, sera par conséquent égale à zéro; ou, ce qui revient au même, le centre de masse se trouvera dans le même plan. Ce raisonnement pouvant se faire pour chacun des trois plans, il s'ensuit que le centre de masse doit aussi se trouver dans chacun des deux autres plans: il sera donc dans le point commun à ces trois plans, c'est-à-dire, au point où les trois intersections se rencontrent.

# COROLLAIRE XXIII.

(123.) Le centre de la masse d'une sphere unisormément dense, sera donc le même que son centre de grandeur, ou de sigure. Il en est de même du centre de la masse d'un ellipsoïde, d'un paralé-lipipede, d'un cylindre, ou de tout autre corps susceptible d'être divisé en deux parties égales par trois plans qui se coupent perpendiculairement.

SCOLIE.

(124.) Après ce que nous venons de dire, il ne sera pas difficile de trouver le centre de masse d'un corps quelconque unisormément dense. Pour cela, il n'y aura qu'à imaginer un plan passant par un point quelconque du corps, nous l'appellerons plan primitif; ensuite diviser le corps par deux plans paralleles au plan primitif, & infiniment près l'un de l'autre, afin qu'ils renferment une tranche, ou espace différenciel parallele dans tous ses points au plan primitif. Cet espace différenciel étant multiplié par sa distance perpendiculaire audit plan; prenant ensuite l'intégrale du produit, & la divifant par le volume du corps, ou par l'espace total qu'il occupe, le quotient de la division exprimera la distance perpendiculaire du plan primitif à un plan qui lui est parallele, & qui passe par le centre de masse du corps. Cette opération étant répétée par rapport à trois plans primitifs qui se croisent perpendiculairement, on aura la position de trois plans perpendiculaires entre eux, & qui passent tous par le centre de masse; le point commun à ces trois plans sera par conséquent le centre de la masse totale du corps.

Mais il y a beaucoup de corps qui peuvent se diviser en deux parties égales & semblables par deux plans perpendiculaires entre eux, mais qui ne peuvent pas l'être par trois; tels sont les paraboloïdes, les hyperboloïdes, & tous les autres corps qui sont sormés par la révolution d'une courbe quelconque. Dans ce cas, il est certain, par ce qui a été dit dans l'Art. 122, que, les corps étant toujours supposés d'une densité uniforme, le centre des masses sera dans la commune section des deux plans, ou dans l'axe de révolution de la courbe génératrice. Pour trouver le point précis de cet axe où se trouve le centre de la masse totale, il n'y aura donc plus qu'à supposer un plan qui lui soit perpendiculaire, & opérer, à l'égard de ce plan, comme on l'a dit ci-dessus. On peut, pour rendre le calcul plus facile, faire passer le plan primitif par l'origine des abscisses, ou par l'extrémité de l'axe; alors en appellant x les abscisses, & y les ordonnées de la courbe génératrice; & représentant par c la circonférence d'un cercle dont le rayon est l'unité; cy sera la circonférence du cercle que l'ordonnée décrira dans sa révolution, & 1 cy' fera l'aire de ce cercle, ou du plan parallele à celui qu'on suppose passer par l'extrémité de l'axe. On aura donc ¿cy'dx pour l'expression de l'espace différenciel, ou de la tranche infiniment mince, qui est également éloignée dans tous ses points du plan primitif, & \frac{1}{2} cy xdx sera le produit de cet espace, par sa distance perpendiculaire à ce plan. La somme de ces produits sera donc  $\frac{1}{2}c \int y^2 x dx$ ; mais  $\frac{1}{2}c/\gamma^2 dx$  est la somme de tous ces espaces, ou le volume total du corps; donc on aura la distance du plan primitif, ou de l'extrémité de l'axe, au centre de masse du corps =  $\frac{\frac{1}{2}cfy^2xdx}{\frac{1}{2}cfy^2dx} = \frac{fy^2xdx}{fy^2dx}$ : formule générale pour trouver le centre de masse de tous les corps d'une densité uniforme, engendrés par la révolution d'une courbe quelconque autour d'un axe.

# EXEMPLE I.

(125.) Soit proposé de trouver le centre de masse d'une demisphere. L'équation du cercle générateur, en prenant son centre pour
l'origine des abscisses, & faisant son rayon=r, est  $y^2=r^2-x^2$ .
Substituant cette valeur de  $y^2$  dans la formule, on aura la distance du centre de la sphere, ou de l'origine des x au centre de masse,  $\frac{f(r^2-x^2)xdx}{f(r^2-x^2)dx} = \frac{\binom{1}{2}r^2-\frac{1}{4}x^2}{r^2-\frac{1}{3}x^2}$ , d'où l'on tire  $\frac{\frac{1}{2}r}{\frac{1}{3}} = \frac{1}{4}r$  pour la valeur de la distance cherchée, en saisant x=r, a sin de comprendre toute la demi-sphere dans l'expression.

PLANC. I.

#### EXEMPLR II.

(126.) Qu'il soit question de trouver le centre de masse d'un paraboloïde. L'équation de la courbe génératrice est  $y^2 = px$ ; substituant cette valeur de  $y^2$  dans la formule générale, la distance de l'origine des abscisses au centre de la masse sera  $\frac{\int px^2dx}{\int pxdx} = \frac{1}{2}x$ . Il en est de même de tous les autres corps de cette especie.

# COROLLAIRE XXIV.

(127.) On trouvera de la même maniere le centre des puissances.

# CHAPITRE IV.

# De la Rotation d'un Système.

#### DÉFINITION XX.

(128.) ON appelle Rotation d'un Système, le mouvement par lequel il tourne sur un point, ou sur un axe quelconque mobile, ou immobile. L'angle que le système décrit en vertu de ce mouvement de rotation, s'appelle Angle gyratoire, ou de Rotation.

#### PROPOSITION XVIIL

E16, 136.

(129.) Si deux corps A & B, liés ensemble par une ligne inflexible AB, font mis en mouvement par l'adion des puissances & & B, suivant les directions paralleles AF, BG, de sorte que, dans un instant, ou disférencielle de temps dt, ils se trouvent en E & I; je dis que l'angle de rotation décrit pendant cet instant sera = A'dt sadt sin \(\Sigma - B' \text{dt fin }\Sigma - B' \text{dt fin }\Sigma} \):

A' & B' désignant les distances respectives des corps A & B au centre N des masses, & \(\Sigma \) l'angle KAB, que forment les directions des puissances avec la ligne AB.

On a vu (100.) que le centre de gravité N doit suivre la ligne NH M, parallele aux directions des puissances; il s'ensuit que les deux distances HE, HI, doivent être respectivement égales à NA, NB; & que FE, GI seront les espaces que parcourront les corps, en vertu des forces avec lesquelles ils se tirent mutuellement. Mais ces sorces exerçant toujours leurs actions suivant les lignes AB, EI, qui

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSTÈME.

qui unissent les corps (112.), n'affectent point les forces, ou puissances, qui animent ces corps perpendiculairement aux mêmes lignes AB, EI. Cela posé, les forces, ou puissances, qui agissent suivant AF, BG, font (75.) aux forces qui agissent perpendiculairement à AB, comme le rayon est à sin \(\Sigma\): donc la puissance qui anime le corps A perpendiculairement à AB, sera = a sin  $\Sigma$  \*, & celle qui anime le corps B, dans la même direction, sera  $= \beta$  sin  $\Sigma$ . La différencielle de l'espace parcouru par le corps A, perpendiculairement à AB, fera donc (35.) =  $\frac{de}{d}$  sadt sin  $\Sigma$ , & celle de l'espace parcouru par le corps B, dans la même direction, sera  $=\frac{dt}{B}\int \beta dt \sin \Sigma$ , & la quantité LE, dont un de ces espaces dissérenciels surpasse l'autre, sera  $= \frac{dt}{4} \int a dt \int in \Sigma - \frac{dt}{R} \int \beta dt \int in \Sigma. **$ 

Or l'angle de rotation LIE est, selon la Géométrie,  $=\frac{LE}{LI} = \frac{LE}{AR} ***;$ 

donc l'expression de cet angle sera =  $\frac{\frac{dt}{A} \int a dt \int a dt$ 

 $= \frac{A'dtf * dt fin 2 - B'dtf * dt fin 2}{A'^*A + B'^*B}.$ 

<sup>\*</sup> Quoique ceci dérive directement de l'Art. 75, auquel l'Auteur renvoie, nous allons cepenpendant en donner une démonstration particuliere, en faveur des commençants. Soit la puislance « représentée par la portion Aq de sa direction, décomposée en deux puissances As, An, la premiere perpendiculaire à AB, & l'autre suivant AB. Dans le triangle rectangle Asq, on aura  $Aq:As::1: fin Aqs = fin KAB = fin \Sigma;$  donc la force  $As = aq \times fin \Sigma = afin \Sigma_{+}$ On démontrera de même dans le triangle Bux, que la force perpendiculaire Bu = \$ sin \( \Sigma.

<sup>\* \*</sup> LE est véritablement l'excès, ou la dissérence des deux espaces dissérenciels décrits par les corps A & B, en vertu des forces perpendiculaires à AB. Car si, par le point I, on mene IL parallele à AB; & si de ce même point I, comme centre, & avec le rayon  $II_i = AB$ , on décrit l'arc infiniment petit LE, qui pourra être considéré comme une ligne droite perpendiculaire à IL; il est évident que, si les forces perpendiculaires à AD avoient eu la même énergie, ou avoient eu la propriété de se faire équilibre, les deux corps seroient demeurés constamment dans la même ligne parallele à AB; mais l'arc LE marque de combien le corps A s'est élevé au-dessus de la parallele qui passe par le corps B arrivé en I: donc cet arc manque l'arche de l'assert de l' l'excès de l'espace différenciel parcouru par le corps A, en vertu de la sorce perpendiculaire à AB qui l'animoit, fur l'espace distérenciel parcouru par le corps B, en vertu de la force semblable qui agissoit sur lui-

<sup>\* \* \*</sup> Il est aisé de concevoir que l'anglé LIE est l'angle de rotation du système, & que fon expression est  $\frac{L}{LI}$ 

(130.) On a aussi contume de donner le nom de Vitesse angulaire à cet angle de rotation décrit pendant l'instant dt.

#### COROLLAIRE L.

(131.) La différencielle de l'espace parcouru par le corps A Etant (29.) = udt=LE; & l'angle de rotation, ou la vitesse angulaire

En effet, puisque les puissances agissent sur les corps A & B dans les directions paralleles AF, BG, elles tendent à leur communiquer, ainsi qu'à toutes les parties de la ligne AB qui les unit, un mouvement parallele à ces directions; mouvement qui auroit effectivement & uniquement lieu, si cette ligne n'étoit pas inslexible, comme on le suppose. On a vu (100 & 113) que le centre de gravité N du système se meut de la même maniere que si les puissances a & & y étoient appliquées; donc son mouvement sera rechiligne & simple, dans la direction NM parallele à celles des puissances. Mais à caute de la prépondérance de la puissance « sur la puissance &, la ligne AB doit s'incliner de plus en plus à l'égard de sa tituation primitive AB, tandis que le centre de gravité N s'avance dans la ligne NM: or pour que cette inclinaison ait lieu, il faut que le corps A tourne dans un sens, & le corps B dans le sens opposé; par conféquent toutes les parties du système participent à ce mouvement, à l'exception du centre de gravité N que nous avons vu en être exempt. Donc tout le système tourne sur son centre de gravité.

On voir par-là que tous les points de la ligne AB, à l'exception du point N, doivent avoir. un mouvement composé de deux autres, l'un rectiligne, qui tend à leur faire parcourir, ainsi qu'au point N, des espaces paralleles aux directions AF, BG; & l'autre de rotation autour de ce centre, qui tend à leur faire décrire, dans le même temps, des espaces proportionnels aux distances dont elles en sont éloignée. Ainsi, à parler rigoureusement, les corps A & B ne parcourent ni des lignes droites, ni des arcs de cercle; mais une courbe rétultante de la combination d'un mouvement rectiligne & d'un circulaire; courbe qui, comme on le voit est une Crelvide. Mais, comme il ne s'agit ici que du mouvement de rotation pendant la diffe-

tencielle de temps at, nous ne confidérerons que le mouvement circulaire.

Si l'on n'examine pas les mouvements absolus des deux coips A & B, ni ceux de la ligne AP. mais qu'on compare feulement ces mouvements à la position primitive AB que cette ligne avoit avant l'action des puillances a & st il est évident que pendant la différencielle de temps at . AB a du paroître tou ner sur le point fixe C, intersection des deux lignes Al, 21, qui font les politions du système au commencement & à la fin de l'instant de Cest ce point qu'on appelle centre de conversion, & que Lernouille a nommé Centre sportane de rocation.

Ceci posé, pursque le sisseme a du paroitre tourner sur le point ., il est clair que l'angle: de rotation est Ach = l'angle LIE : & en menant par le centre de gravité H la droite est, parallele à AB, on voit encore que cet angle est égal à l'angle kase, qui est l'angle de ro-

tation décrit autour du centre de gravité : 1/1.

Maintenant, on scait, par les élements de Géométrie, qu'un angle est mesuré par l'arc de cercle décitt de son sommet comme centre, & intercepté entre les côtés, que cet arc a toujours le même nombre de degrés, de quelque grandeur que soit son rayon, q oique sa grandeur absolue soit plus ou moins grande. Or, il est écident que le rayon denieur ent le m me, l'angle croitra en proportion de la grandeur de l'arc, c'est-à dire, en ration directe de l'arc. Il est également évident que l'orc demeurant le même en grandeur abtolue, l'angle croitra à proportion que le rayon diminuera, c'eli-à-dire, en raiton inverte du rayon. Donc en genéral les angles tont en raison directe de la grandeur abiolite des arcs qui leur servent de melure,

& en raison inverse du rayon de ces arcs; par consequent Angl. = Rayon Donc RE, ou LI

est l'expression de l'angle de rotation.

Digitized by Google

Simes 11 = III - ds,

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSLEME.

étant =  $\frac{LE}{LI}$ ; cette derniere vîtesse sera par conséquent =  $\frac{udt}{LI}$ ; & la vîtesse u du corps A sera =  $\frac{LE}{dt}$  =  $\frac{LE}{LI} \cdot \frac{LI}{dt}$ . Donc la vîtesse u est égale à la vîtesse angulaire multipliée par  $\frac{LI}{dt}$ .



# DEFINITION XXII.

(132.) Les produits A'a,  $B'\beta$ , aa,  $b\beta$ , des puissances  $a \& \beta$ , par leurs distances A' = AN, B' = BN, ou a = AO & b = BQ au centre N des masses, ou à un plan QM qui passe par ce centre, s'appellent Moments de ces puissances.

#### DÉFINITION XXIII.

(133.) Pareillement, les produits A'A, B'B s'appellent Moments des masses, ou de la gravité.

# DEFINITION XXIV.

(134.) Les produits A'LA, B'LB des masses par le quarré de leur distance au centre des masses, ont été nommés Moments d'inertie par Léonard Euler (Scientia navalis, §. 165.). Nous nous servitons de cette expression dans la suite.

#### LEMME I.

(135.) Les quantités A'sin  $\Sigma$ , B'sin  $\Sigma$ , sont égales aux perpendiculaires AO, BQ, tirées des corps sur la ligne MN, qui passant par le centre N des masses, est parallele aux directions AF, BG des puissances.

Les angles ANO, QNB font égaux à l'angle KAB; ils auront donc le même finus, fçavoir,  $fin \Sigma$ : de plus, les triangles ANO, QNB étant rectangles, on aura  $i: fin \Sigma:: AN(A'): AO = A' fin \Sigma$ , &  $i: fin \Sigma:: BN(B'): BQ = B' fin \Sigma$ . Donc, &c.

# COROLLAIRE I.

(136.) Représentant donc par a & b les perpendiculaires AO, BQ, l'expression de l'angle de rotation produit dans l'instant dt deviendra =  $\frac{dt \int a_t dt - dt \int b dt}{A^{\frac{1}{2}}A + B^{\frac{1}{2}}B}$ .

Mais la ligne BQ étant de l'autre côté du centre des masses à l'égard de la droite AO, supposée positive, doit être considérée comme négative. Convenant donc de changer les signes des quantités qui

#### SCOLIE.

(137.) Nous supposerons pour le présent que les corps sont infiniment petits, ou que leurs masses sont réunies dans des points, c'est-à-dire, à leurs centres de masse.

#### COROLLAIRE II.

(138.) Puisque l'angle de rotation est =  $\frac{dist sin \Sigma (Aa-BE)}{A'^2A+B'^3B} = \frac{dist (aa-bE)}{A'^2A+B'^3B}$ , si, dès le commencement de l'action, la somme des moments Aa-BB, ou aa-bB étoit égale à zéro, le système ne tourneroit pas.

# COROLLAIRE III.

(139.) Puisqu'on suppose que les puissances agissent constamment sur les deux corps A & B, suivant les directions AF, BG; il s'ensuit que la rotation se fera (61.) dans le plan qui coincide avec ces directions, & avec la droite AB qui passe par le centre des masses.

# DÉFINITION XXV.

(140.) Pour plus de clarté, nous appellerons désormais ce plan, Plan gyratoire, ou Plan de rotation.

# LEMME II.

(141.) Si l'un des corps est suppose infini, ce corps restera sans mouvement, & le centre des masses coïncidera avec lui; par consequent le centre des masses restera également sixe, ou sans mouvement.

Car B étant le corps qu'on suppose infini, l'équation  $\frac{dt}{B}$   $\int B dt = db$ , fait voir que son mouvement est zéro: on voit de même par l'équation  $B' = \frac{A'A}{B}$ , que sa distance B', au centre des masses est aussi zéro. Donc si l'un des corps, &c.

<sup>\*</sup> Les quantités qui ne sont pas positives sont b & B': car on voit que la distance BN=B' étant de l'autre côté du centre des masses à l'égard de la distance AN=A', qu'on suppose positive, elle doit être de signe contraire. On voit également que ce changement de signe n'asfecte point le dénominateur des expressions de l'angle de rotation, puisque la quantité B' y est au quarré : ainsi, ce dénominateur est toujours essentiellement positif. Cette remarque s'applique à l'Art, 129.

# COROLLAIRE I.

(142.) Dans ce cas, la quantité B'dtsBdtsin  $\Sigma$ , ainsi que la quantité B'B, qui se trouvent dans l'expression de l'angle de rotation, sont zéro. Ainsi, cette expression se réduit à  $\frac{A'dtsEdt fin \Sigma}{A'^3A} = \frac{dtsEdt fin \Sigma}{A'A}$ , ou  $= \frac{dtsGadt}{A'^3A}$ : d'où l'on voit que lorsqu'un seul corps A est obligé de tourner autour d'un point sixe dont il est éloigné de la quantité A', l'angle de rotation produit pendant l'instant dt est  $= \frac{dtsGadt fin \Sigma}{A'A} = \frac{dtsGadt}{A'^3A} *$ 

# COROLLAIRE II.

(143.) S'il n'y a qu'une seule puissance à agir, & qu'il y ait toujours deux corps; c'est-à-dire, si  $\beta = 0$ , l'angle de rotation sera  $= \frac{A' de f_{i} de f_{i} 2}{A'^{2}A + B'^{2}B} = \frac{de f_{i} a de}{A'^{2}A' + B'^{2}B}$ .

#### COROLLAIRE III.

(144.) Cette expression peut se changer en celle-ci,  $\frac{(A+B)^2}{A^{1/2}(A+B)^2} = \frac{dt_{faadt}}{A^{1/2}(A+B)^2}$ , laquelle est la même (142.) que celle qu'or

trouveroit, en supposant qu'un seul corps  $= A + \frac{B'^*}{A'^*}B$ , tourne par l'action de la puissance  $\alpha$ , autour d'un point fixe éloigné de lui de la quantité A'. Donc la puissance  $\alpha$  produit le même angle de rotation, lorsqu'elle fait tourner un seul corps  $= A + \frac{B'^*}{A'^*}B$  autour d'un point fixe éloigné de lui de la quantité A', que lorsqu'elle fait tourner les deux corps A & B, autour du même point sixe aux distances A' & B'.

# COROLLAIRE IV.

(145.) Comme la quantité B' sin  $\Sigma$ , ou la perpendiculaire b s'est évanouie de l'expression  $\frac{defaz de}{A'^2A+B'^2B}$ ; il s'ensuit que, pour l'angle de rotation, le lieu du corps B est indissérent, pourvu qu'il soit toujours éloigné du point sixe de la quantité B'.

<sup>\*</sup> Réciproquement, on peut regarder le point fixe sur lequel un corps est assujetti à tourner, comme le centre de gravité d'un système de deux corps, dont l'un placé sur ce point, & par conséquent sans mouvement, est d'une masse infinie à l'égard de celle de l'autre qui est le corps qui se meut réellement. Le moment d'inertie du corps en mouvement est le seul qu'on doive considérer, puisque celui de l'autre est zéro; & ce moment est le produit de la masse de ce corps, par le quarré de sa distance au point sixe.

lieu de deux corps A & C qui seroient animés par la puissance a aux distances A' & C' du centre de gravité, nous pouvons supposer un seul corps  $=A+\frac{C'}{A''}C$  soumis à l'action de la même puissance à la distance A' du même point. Substituant donc la quantité  $A+\frac{C'}{A''}C$  en place de A seul, dans l'expression  $\frac{defeade+defsebde}{A''^2A+B''^2B}$ , il en résultera l'angle de rotation produit dans le même instant dt, par l'action des deux puissances a & B, sur les trois corps A, B & C, situés dans le même plan de rotation; & la valeur de cet angle sera  $\frac{defeade+defsebde}{A''^2(A+\frac{C'^2}{A''^2}C)+B''^2B}$ .

# COROLLAIRE VI.

(147.) Pareillement, l'angle de rotation, produit par la seule puissance a qui agit sur les trois corps A, C & D, sera  $\frac{dissant}{A^{'2}A + C^{'2}C + D^{'2}D} = \frac{dissant}{A^{'2}\left(A + \frac{C^{'2}}{A^{'2}}C + \frac{D^{'2}}{A^{'2}}D\right)}$ . Mais cet angle est le même

que celui que produiroit la même puissance, si elle agissoit sur un seul corps  $=A + \frac{C'^2}{A'^2}C + \frac{D'^2}{A'}$ , D: substituant donc la valeur de ce corps en place de A dans l'expression  $\frac{d\iota_{faa}d\iota + d\iota_{f} \otimes d\iota}{A'^2A + B'^2B}$ , on aura l'angle de rotation que produisent les deux puissances a &  $\beta$  agissant sur les quatre corps A, B, C & D, situés dans le même plan de rotation, & la valeur de cet angle fera  $=\frac{d\iota_{faa}d\iota + d\iota_{f} \otimes d\iota_{f}}{d\iota_{faa}d\iota + d\iota_{f} \otimes d\iota_{f}}$ 

 $\frac{dt faadt + dt f \otimes dt}{A'^{2}A + B'^{2}B + C'^{2}C + D'^{2}D}$ 

#### COROLLAIRE VII.

### COROLLAIRE VIII.

(149.) S'il n'y avoit qu'un seul corps, & qu'il y eût toujours deux

Chap. IV. DR LA ROTATION D'UN SYSTÉME. 95
puissances; c'est-à-dire, si l'on avoit B = 0; dans ce cas, l'expresson de l'angle de rotation se réduiroit à  $\frac{desade+dessede}{A^{1/2}A} = \frac{desade(a+\frac{b}{a}a)}{A^{1/2}A}$ C O R O L L A I R E I X.

agissoit seule sur le corps A à la distance perpendiculaire a de la direction qui passe par le centre des masses. Donc deux puissances a & B, dont les directions sont paralleles, a & B qui agissent à des distances perpendiculaires a & B de la direction qui passe par le centre des masses, produisent le même angle de rotation qu'une seule puissance  $a + \frac{b}{a}B$  qui agiroit à la distance a.

#### COROLLAIRE X.

(151.) Nous pouvons donc mettre dans l'expression  $\frac{de \int a dt + dt \int b dt}{dt^{2} A + B^{1} B + C^{2} C + D^{1} D + b c}, \text{ au lieu de deux puissances } \alpha & \gamma = 0$ qui agiroient aux distances a & c, une seule puissance  $\alpha + \frac{c}{a} \gamma = 0$ qui agisse à la distance a; ce qui donnera l'angle de rotation produit par trois puissances qui agissent parallélement sur un nombre quelconque de corps situés dans le même plan que les directions des puissances  $\frac{dt \left(\int a a dt + \int c dt\right) + dt \int b b dt}{A^{1/2} A + B^{1/2} B + C^{1/2} C + D^{1/2} D + b c} = \frac{dt \int a dt + dt \int b dt}{A^{1/2} A + B^{1/2} B + C^{1/2} C + D^{1/2} D + b c}.$ 

### COROLLAIRE XI.

(152.) Pareillement, si l'on substitue dans cette derniere expression la quantité  $fadt\left(\alpha + \frac{d}{a}A\right)$ , à la place de saadt seul, on aura l'angle de rotation produit par l'action de quatre puissances qui agissent suivant des directions paralleles sur un nombre quelconque de corps situés dans le même plan de rotation =  $\frac{d \cdot faa \cdot h + \cdot t f \cdot b \cdot dt + dt f \cdot c \cdot dt + dt f \cdot d \cdot dt}{A' \cdot d + B' \cdot B + C' \cdot C + D' \cdot D + c \cdot c}.$ 

# COROLLAIRE XII.

(153.) On dira la même chose d'un nombre quelconque de puissances qui agissent suivant des directions paralleles sur un nombre quelconque de corps situés dans un même plan de rotation. Donc en général, l'angle de rotation produit, pendant un temps infiniment petit dt, par un nombre quelconque de puissances qui agissent suivant des directions paralleles sur un nombre quelconque de corps unis entre eux par des lignes inslexibles, & situés dans le plan même

de la rotation, a pour expression  $\frac{dif = 2dt + dif = bdt + dif = cdt + dif$ 

### COROLLAIRE XIII.

des puissances à la direction qui passe par le centre des masses; & par ma la somme des puissances, on aura (104.) pm = aa + bb + yc + rd + &c. somme des moments, & dtspmdt = dtsdt (aa + bb + yc + rd + &c.).

Donc, en substituant, on aura, pour la valeur de l'angle de rotation produit dans l'instant dt par l'action d'un nombre quelconque de puissances qui agissent, suivant des directions paralleles, sur un nombre quelconque de corps unis entre eux par des lignes inflexibles, & qui sont dans le même plan de rotation, la quantité des directions, la quantité

 $A'^2A + B'^3B + C'^2C + D'^3D + &c.$ 

### COROLLAIRE XIV.

(155.) L'expression  $p\pi$  fait voir que l'angle de rotation n'éprouvera aucun changement, quelque situation qu'on donne aux puissances, dans le plan de rotation, soit qu'on les divise, soit qu'on les unisse comme on voudra, pourvu que la somme des puissances qu'on leur substitue, soit toujours égale à la même quantité  $\pi$ ; & que la distance perpendiculaire de leur centre à la direction qui passe par le centre des masses soit toujours égale à la même quantité p.

## COROLLAIRE X V.

(156.) L'expression du dénominateur  $A'^2A + B'^2B + C'^2C + D'^2D + Sc.$  sait voir pareillement que la valeur de l'angle de rotation n'éprouvera aucun changement, de quelque maniere qu'on distribue les corps dans le plan de rotation, pourvu qu'on les conserve à la même distance du centre des masses; & si l'on fait varier ces distances en même temps que les corps, l'angle de rotation demeurera encore le même, si la somme  $A'^2A + B^2B + C'^2C + D'^2D + Sc.$  des moments d'inertie demeure toujours constante.

### C'OROLLAIRE X V I.

(157.) Si nous supposons que la somme des moments d'inertie  $A'^2A+B'^2B+C'^2C+D'^2D+\mathcal{E}c.=S$ , l'angle de rotation produit pendant l'instant dt, par un nombre quelconque de puissances qui agissent

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSTÉME. 97 agissent parallélement sur un nombre quelconque de corps unis entre eux par des lignes inflexibles, & situés dans le plan même de la rotation, fera =  $\frac{difp*dt}{s}$ .

COROLLAIRE XVII.

(158.) Pareillement, si l'on représente par P la distance du centre des masses à celui des puissances; & par E l'angle que forme la ligne qui joint ces deux centres avec les directions, on aura  $1: \lim \Sigma :: P: p = P \sin \Sigma$ . Donc, en substituant, on pourra encore exprimer l'angle de rotation par s(defrate P fin E), ou par Pf(defrate fin E), si P est constant. \*

### PROPOSITION XIX.

(159.) Le mouvement de rotation sera le même, soit que le système

foit libre, soit que son centre de masse soit fixe.

Si l'on suppose qu'une nouvelle puissance, égale à la somme de toutes celles qui agissent sur le système, agisse dans une direction contraire sur le centre des masses, il est clair que ce centre demeurera en repos (110.): mais cette nouvelle puissance étant appliquée au centre des masses, n'affectera point le numérateur de la formule de l'angle de rotation. Donc le mouvement de rotation du système se fera de la même maniere, son centre de masse étant sixe, que s'il étoit libre. PROPOSITION XX.

(160.) Les formules que nous avons données pour la valeur de l'angle de rotation, ont encore lieu dans le cas où tous les corps, ainsi que soutes les puissances, ne sont pas dans le même plan de rotation.

Supposons que le système est composé de trois corps B, C, D. unis entre eux par des lignes inflexibles, & animés par les trois puisfances B, y, A, dont les directions sont paralleles entre elles, & perpendiculaires à la droite DC qui joint les deux corps D & C. Soit de plus BA perpendiculaire à DC; A le centre des masses des corps C & D; & G celui des trois corps, ou celui des deux B & A. en supposant les deux corps C & D, réunis dans le point A. de maniere à ne faire qu'un seul corps A = C + D. Soit encore supposé que le centre des deux puissances y & A, se trouve de

N TOME I.

<sup>\*</sup> On remarquera que ces expressions sont celles de l'angle de rotation pendant un temps sini e. au lieu que les précédentes n'en expriment que la différencielle, c'est-à-dire qu'elles expriment l'angle de rotation produit pendant un temps infiniment petit de

de même en A, asin que le système des deux corps C & D ne tourne point, & qu'en conséquence la ligne CD se conserve dans tout son mouvement perpendiculaire aux directions des puissances. Par le centre G des masses, menons la ligne 1H parallele à DC. & ensuite des points D& C abaissons sur IH les perpendiculaires DH & CI; de plus, représentons ces perpendiculaires par D' & C', & la ligne AG par A', ce qui donnera A'=C'=D'; & supposons

enfin que  $\gamma + \Lambda = \alpha$ .

Substituant maintenant ces valeurs dans la formule trouvée pour l'angle de rotation produit dans le système des deux corps B & A qui est  $\frac{difdi \, fin \, \Xi \, (A'a + B'\beta)}{A'^*A + B'^*B}$ , cette formule deviendra  $\frac{difdi \, fin \, \Xi \, (C'_7 + D'\beta + B'\beta)}{C'^*C + D'^*D + b'^*B}$ , qui est l'expression de l'angle de rotation produit dans le système des trois corps B, C & D; angle qui est le même que celui qui auroit lieu, si les trois corps étoient dans le même plan de rotation AB, & placés à des distances B', C' & D' du point G: puisque cette expression de l'angle de rotation est identique avec celle qu'on a trouvée précédemment pour ce cas.

### COROLLAIRE

(161.) On voit évidemment que le corp: B peut pareillement se diviser en deux autres corps situés aux extrémités d'une ligne parallele à DC, & les supposer animés par l'action de deux puissances. dont la somme est égale à B. Il en seroit de même d'un nombre quelconque de corps, dont se trouveroit composé un système, & qui seroient situés dans le même plan de rotation AB.

# COROLLAIRE II.

(162,) On vient de voir comment deux corps A & B placés dans le même plan de rotation AB, peuvent être divisés, ou conçus divisés en plusieurs autres: par la même méthode, les corps divisés peuvent aussi être réunis, ou considérés comme réunis dans le même plan AB. Dans l'un & l'autre cas, le centre des puissances se trouve dans ce plan, & c'est sur ce même plan qu'on exprime la mesure de l'angle gyratoire, ou de rotation.

# COROLLAIRE

(164.) Le plan de rotation sera donc, dans les deux cas, celui qui, passant par le centre des masses, passe aussi par celui des puissances, & est parallele aux directions de ces dernieres.

### COROLLAIRE IV.

(163.) Puisque le mouvement de rotation du syssème se fait de

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSTÉME. 99. la même maniere lorsque le système est libre, sque lorsque le centre G des masses est sixe, le système tournera donc, dans le cas présent, de la même maniere que si la ligne HI étoit sixe. Car, par la supposition, cette droite HI doit se maintenir constamment parallele à DC, & celle-ci doit toujours être perpendiculaire aux directions des puissances.

DÉFINITION XXVI.

(165.) La ligne HI, considérée comme fixe, sur laquelle le système sait sa rotation, s'appelle Axe de rotation.

#### COROLLAIRE V.

(166.) Si, par l'axe de rotation HI, on fait passer un plan parallele aux directions des puissances; & si, des points D, A & C, on abaisse des perpendiculaires à ce plan, ces perpendiculaires que nous nommerons d, a & c, seront égales entre elles, & à D' sin  $\Sigma$ , A' sin  $\Sigma$ , & C' sin  $\Sigma$  (135.). Substituant donc les lettres d, a & c dans la formule de l'angle de rotation, en place des quantités D' sin  $\Sigma$ , A' sin  $\Sigma$ , & C' sin  $\Sigma$ , chacune pour celle quilui correspond, cette formule deviendra  $\frac{dt f dt}{C' \cdot C + D' \cdot D + B' \cdot B}$ ; expression qui, comme on le voit, est la même que celle qu'on a trouvée pour le cas où tous les corps du système sont dans le même plan de rotation AB.

### DÉFINITION XXVII.

(167.) Nous appellerons Plan directeur ce plan qui, passant par l'axe de rotation, est parallele aux directions des puissances.

## COROLLAIRE VI.

(168.) Puisque d, c & b marquent les distances perpendiculaires des points D, C & B au plan directeur, si nous nommons p la distance perpendiculaire du centre de toutes les puissances au même plan; & si nous représentons par  $\pi$  la somme des mêmes puissances, on aura la somme des moments des puissances, c'est - à - dire,  $\gamma c + d\beta + b\beta + \xi c = p\pi (104.)$ , d'où l'on tire  $\frac{dt f_{p\pi} dt}{C'^* c + D'^* D + B'^* B}$  pour l'expression de l'angle de rotation, ou enfin en saisant le dénominateur  $C'^2 C + D'^2 D + B^2 B + \xi c = S$ , cette expression deviendra  $\frac{dt f_{p\pi} dt}{S}$ :

S' marquant ici la somme des moments d'inertie. \*

<sup>\*</sup> Il est nécessaire de remarquer que depuis l'Art. 160, les moments d'inertie n'expriment

(169.) On verra aisément, en examinant ces formules, qu'elles n'exigent point que les centres de masse des corps pris deux à deux, comme D & C, se trouvent précisément dans la droite AB, comme nous l'avons supposé dans l'Art. 160; on peut les supposer plus hauts, ou plus bas, dans la même ligne CD; car cela n'affecte nullement les distances DH, AG & CI, & par conséquent le dénominateur  $C'^{1}C+D'^{1}D+B'^{1}B+\&c$ , ni l'angle de rotation n'éprouvent aucun changement. La seule chose qui changera sera le centre G des masses; mais il se maintiendra toujours dans la droite, ou axe HI.

### COROLLAIRE VIII.

(170.) Les mêmes formules n'exigent pas non plus que les centres des puissances qui agissent sur les corps pris deux à deux, comme D & C, tombent précisément dans la ligne AB, ni dans le centre de masse des mêmes corps, comme nous l'avons supposé dans l'Art. 160: elles exigent seulement que la distance p du centre de toutes les puissances au plan directeur, reste toujours la même; que ce centre soit placé en K, ou en quelque autre point de la ligne LKN parallele à l'axe, il en résultera toujours le même angle de rotation, puisque la quantité p conserve toujours la même valeur.

### PROPOSITION XXI.

(171.) Si l'on faisoit varier le centre des puissances, de maniere qu'il sortit de la ligne, ou plan GA, qui, passant par le centre des masses, est perpendiculaire au plan diredeur HI, le système ne tourneroit pas alors sur l'axe sixe HI, mais sur un autre axe qui, passant par le centre de gravité, seroit perpendiculaire à un plan parallele aux directions des puissances, & passant par le centre des masses & par celui des puissances.

Supposons que les directions des puissances sont perpendiculaires au plan du papier sur lequel la figure est tracée, & que leur centre se trouve en O. Soit imaginé le plan GO, parallele aux directions; & par le centre G soit élevé la perpendiculaire GQ sur ce plan, cette perpendiculaire sera l'axe sixe sur lequel le système sera sa rotation. Car supposons que le système puisse aussi tourner sur la

plus le produit de chaque corps par le quarré de su distance au centre des masses qui composent le système, comme notre Auteur les a définis d'après Léonard Euler, & comme il les avoit employés avant cet article; mais ces moments expriment le produit de chaque corps par le quarré de sa distance à l'ave de rotation. Cotte derniere définition revient à la première, lorsque les corps sont dans un même plan.

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSTÉME.

ligne GO; dans ce cas, les produits des puissances situées de part & d'autre du plan GO, par leurs distances perpendiculaires au même plan, doivent former le numérateur de l'expression de l'angle de rotation; mais la somme de ces produits est égale à zéro : donc le système ne peut tourner sur la ligne GO, & par conséquent la ligne QT ne peut non plus tourner sur GO. Donc QT sera l'axe fixe sur lequel le système doit tourner.

### COROLLAIRE I.

(172.) Si l'on fait passer par QGT un plan parallele aux directions des puissances, ce plan sera le plan directeur (167.); p exprimera la perpendiculaire abaissée du centre O des puissances sur le plan directeur QGT (168.); & GO sera le plan de rotation qui, passant par le centre G des masses, & par celui O des puissances, est parallele aux directions de celles-ci (163.).

#### COROLLAIRE II.

(173.) Comme un corps fini quelconque peut être conçu divisé en une infinité d'autres corps infiniment petits, & unis entre eux par la nature, il s'ensuit que l'angle de rotation produit pendant la différencielle de temps dt, autour d'un axe, par un nombre quelconque de puissances qui agissent sur un corps dans des directions paralleles, sera  $\frac{disporde}{S} = \frac{Pd\cdot f \cdot dt \text{ fin } \Sigma}{S}$ : en marquant par P la distance du centre des puissances à l'axe de rotation; & par  $\Sigma$  l'angle que forme la ligne qui mesure cette distance, avec le plan directeur.

# COROLLAIRE III.

(174.) Si l'un des corps est infini, ce corps restera fixe (141.), & son centre de gravité concourra avec le centre de gravité du système. Le système tournera alors autour de ce corps, ou sur un axe sixe qui, passant par son centre de gravité, sera perpendiculaire à un plan parallele aux directions, & qui passe par ce point sixe, & par le centre des puissances.

COROLLAIRE IV.

# (175.) L'expression de l'angle de rotation sera dans ce cas, comme

<sup>\*</sup> Ceci paroitra d'ailleurs évident, si l'on considere que le point O étant, par l'hypothèse, le centre des puissances, & que le système devant sourner sur son centre de gravité G, (Voyez les Article 12) & suiv. & partie diérement la troisseme note de l'Article 129 le plan GO parallele aux directions dus puissances, & dans lequel se trouve lour résultante, sera nécessairement le plan de rotation. Par consément soutes les parties du système décriront des arcs paralleles à ce plan GO. Donc le système tourners sur un axe perpendiculaire à ce plan, c'est-à-dire, sur la ligne QI.

EXAMEN MARITIME, Liv. I.

102

ci-dessus, =  $\frac{dt \int_{a} dt + dt \int_{b} dt + dt \int_{c} dt + dt \int_{c} dt}{A^{2}A + B^{2}B + dt \int_{c} dt + dt \int_{c} dt}$ ; expression qui se réduit, le corps E étant infini, à  $\frac{dt \int_{a} dt + dt \int_{c} dt \int_{c} dt}{A^{2}A + B^{2}B + dt} = \frac{dt \int_{c} dt}{S} = \frac{Pdt \int_{c} dt \int_{c} dt}{S}$ .

### SCOLIE.

(176.) Dans ce cas, le centre de gravité du système est dans l'axe sixe: les distances A', B', C', &c. sont celles des corps au même axe sixe; a, b, c, &c. &p sont les perpendiculaires abaissées des puissances & de leur centre sur le plan directeur, lequel coıncide avec le même axe sixe; P est la distance perpendiculaire du centre des puissances à l'axe;  $\pi$  la somme de toutes les puissances; & S la somme des produits des corps, ou masses, par le quarré de leurs distances perpendiculaires au même axe sixe.

### LEMME III.

(177.) Si l'on appelle Z la somme des produits des corps, ou masses, par le quarré de leurs distances respectives à un axe qui passe par leur centre de masses, si qui soit en même temps parallele à celui qui passe par le point sixe; si si de plus on appelle G la distance du même centre des masses à l'axe sixe, on aura S=G'M+Z.

£16. 13.

\* Cela est évident; car, par le Corollaire précédent, la distance E', ainsi que la perpendiculaire e sont chacune égales à zéro

On voit encore, par ces deux Corollaires, qu'on peut regarder le point fixe sur lequel un système de corps est assurer, comme le centre de gravité d'un autre système qui auroit un corps de plus; ce corps additionnel étant supposé infini à l'égard de la somme des autres, & placé sur le point fixe. On voit, par ces sormules, que la considération de ce corps infini est inutile relativement à l'angle de rotation, qui par conséquent sera le même dans les deux systèmes. Dans ce cas, comme dans tous les autres, les moments d'inertie sont le produit de chaque torps par le quarté de sa distance à l'axe fixe. Cette note est analogue à celle de l'Article 142.

Chap. IV. DE LA ROTATION D'UN SYSTÉME.

duits des corpuscules, ou masses, par leurs distances au plan directeur YX, & cette somme est égale (120.) au produit de la masse totale M, par la distance du centre des masses H au plan YX, laquelle distance est zéro : donc sHT. Q=0, & par conséquent  $G^{1}M+Z=S$ .

COROLLAIRE I.

(178.) En substituant cette valeur de S, dans les expressions de l'angle de rotation, elles deviendront dans le cas d'un axe fixe  $= \frac{f(def_{p} \cdot de)}{G^{\circ}M + Z} = \frac{Pf(def_{p} \cdot def_{n} \cdot \Sigma)}{G^{\circ}M + Z}.$ 

### COROLLAIRE

(179.) Lorsque G=0; c'est-à-dire, lorsque l'axe fixe passe par le centre des masses, ou que le système tourne sur son centre de masse, on a S=Z; dans ce cas, les expressions ci-dessus se réduifent à celles qu'on a données dans les Art. 157 & 158. Donc le systême, ou le corps, étant libre, sa rotation se fait de la même maniere que s'il tournoit sur son centre de masse supposé fixe; c'est ce qui a déjà été démontré, Art. 159.

### COROLLAIRE III.

(180.) Quand le centre des puissances coıncide avec celui des masses, comme il arrive dans les corps pesants, lorsqu'ils descendent par la seule action de la gravité, on a G=P. Donc, dans ce cas, l'angle de rotation sur un axe fixe sera  $=\frac{\int (de f p - de)}{P^* M + Z} = \frac{P \int (de f - de f in \Sigma)}{P^* M + Z}$ .

# PROPOSITION XXII.

(181.) Le centre de gravité dans les corps pesants qui descendent par la seule action de la gravité, en tournant autour d'un point, ou axe fixe, ne peut parvenir au repos qu'en descendant le plus bas qu'il est possible.

Soit ABCD un corps pesant, qui doit tourner librement autour de l'axe E, par la seule action de la gravité. Soit G le centre de Fio. 14 gravité du corps, HO un plan horisontal, & FI un plan vertical, qui passent par l'axe fixe E. Ayant tiré la ligne EG perpendiculaire à l'axe, elle sera = P, & l'angle  $GEI = \Sigma$ . Le seul cas où le corps peut rester sans mouvement, est sans contredit celui dans lequel, au commencement de l'astion, la différencielle  $\frac{Pdif*di fin \Sigma}{P^2M+Z}$ l'angle de rotation est égale à zéro. Mais quelle que soit la situation du corps, cette quantité ne peut être zéro que lorsque P sin  $\Sigma = GK = 0$ , ou lorsque  $\Sigma = 0$ . Donc il saut que le corps parvienne à cette si-

#24. 15.

tuation pour pouvoir s'arrêter, ou rester en repos. Or cette situation ne peut avoir lieu que lorsque le corps parvient au point où la perpendiculaire  $GN = P\cos\Sigma$  a la plus grande valeur, ou est un maximum; car, en dissérenciant, on a pour ce cas  $Pd\Sigma \sin\Sigma = 0$ , qui donne  $P\sin\Sigma = 0$ . Donc un corps ne peut rester en repos que lorsque son centre de gravité G est parvenu à sa plus grande distance du plan horisontal HO, ou, ce qui revient au même, que lorsqu'il est descendu le plus bas qu'il est possible.

# DES PENDULES.

### DÉFINITION XXVIII.

(182.) On appelle *Pendule simple* un corps infiniment petit, our entiérement réuni dans un point A suspendu à un sil insiniment mince, ou à une ligne inslexible AC.

# DÉFINITION XXIX.

(183.) Le point C étant fixe, si l'on éloigne le corps A de la verticale CB, comme en CA, & qu'ensuite on l'abandonne à luimême, le pendule se meut en vertu de la gravité qui est la puissance qui l'anime, & va jusqu'en Ca; ensuite il revient de nouveau en CA, & ainsi continuellement. Chacune de ces allées & venues s'appelle une Oscillation.

### COROLLAIRE I.

(184.) Comme il n'y a qu'un seul corps dans ce système, ou pendule simple, & qu'une seule puissance qui l'anime, toutes les quantités qui entrent dans l'expression de l'angle de rotation doivent, dans ce cas, être égales à zéro, excepté une : par conséquent l'angle de rotation du pendule simple =  $\frac{d \cdot fau dt}{A' \cdot A} = \frac{P dt \int u dt}{A' \cdot A}$  ou à cause que P = A' = CA =  $\frac{dt \int u dt}{CA \cdot A}$ .

# COROLLAIRE II.

DÉFINITION

# DÉFINITION X XX.

PLANS. L.

(186.) On appelle Pendule composé tout autre pendule dans lequel le corps, ou le fil, a quelque volume, ou qui est composé de plusieurs corps unis entre eux, comme A & B.

F16. 16

#### COROLLAIRE I.

(187.) L'angle de rotation du pendule composé est (180.)  $= \frac{Pf(dtf = dt fin \Sigma)}{P^{\Sigma}M + Z} : \text{ ou , à cause que } \pi \text{ est constant, & que } \frac{\pi}{M} = \xi(50.),$   $= \frac{P\xi Mf(dtf dt fin \Sigma)}{P^{\Sigma}M + Z}.$ 

#### COROLLAIRE II.

(188.) Si un pendule simple & un pendule composé sont leurs oscillations dans le même temps, & si ces oscillations sont d'ailleurs égales; c'est-à-dire, si l'angle  $\Sigma$  de l'une est toujours égal à l'angle  $\Sigma$  de l'autre, on aura  $\frac{\inf(dus dus \sin Z)}{CA} = \frac{P \notin M \int (dus dus \sin Z)}{P^*M + Z}$ , ou à cause que la quantité  $\xi \int (dus f dus \sin Z)$ , qui se trouve dans l'un & dans l'autre membre de l'équation, est la même de part & d'autre, par les conditions du problème, on aura, en réduisant,  $\frac{1}{CA} = \frac{PM}{P^*M + Z}$ ; expression qui donne la longueur du pendule simple isochrone au pendule composé; c'est-à-dire,  $CA = \frac{P^*M + Z}{PM} = P + \frac{Z}{PM}$ .

### COROLLAIRE III.

(189.) Substituant en place de  $P^*M+Z$  son égale S, la longueur CA du pendule simple isochrone au pendule composé sera  $=\frac{S}{PM}$ .

## DEFINITION XXXI.

(190.) Si, dans un pendule composé, on prend, dans la ligne qui joint le centre de gravité & l'axe fixe, un point qui soit éloigné de l'axe fixe de toute la longueur du pendule simple, dont les oscillations sont de la même grandeur & de la même durée que celles du pendule composé, ce point est ce qu'on appelle Centre d'oscillation.

### COROLLAIRE J.

(191.) Le centre d'oscillation sera donc éloigné du centre de gravité, de la quantité  $\frac{Z}{PM} = P + \frac{Z}{PM} - P$ , qui est la différence entre les distances du centre d'oscillation & du centre de gravité à l'axe, ou au point sixe.

TOME I.

0

PLANE. I

COROLLAIRE II.

(192.) Le centre d'oscillation est donc toujours plus éloigné de l'axe fixe, que le centre de gravité, puisqu'on a  $P + \frac{Z}{PM} > P$ .

# PROPOSITION XXIII.

(193.) La longueur du pendule simple isochrone est aussi (A'A'+B'B+C'C+&c.) sin Σ — (A'A'+B'B' sin ++C'Csin,+&c.; Σ marquant l'angle DCG que sorme la verticale CD, ou le plan vertical perpendiculaire aux directions, avec la ligne CG, qui passe par le centre de gravité G; & α, β, γ, &c., les angles DCA, DCB, &c. que sorme la même verticale, ou le même plan, avec les lignes tirées du point sixe C à chacun des corps dont est composé le pendule.

Car  $P \sin \Sigma = p$  (158.), ou  $P = \frac{p}{\sin \Sigma}$ , en substituant cette valeur dans la formule de l'Art. 189, on aura la longueur du pendule simple isochrone  $= \frac{S \sin \Sigma}{pM}$ . Mettant dans cette expression, pour S, sa valeur  $A'^2A + B'^2B + C'^2C + \mathcal{E}c$ , & pour pM sa valeur  $aA + bB + cC + \mathcal{E}c = A'A \sin \alpha + B'B \sin \beta + C'C \sin \gamma + \mathcal{E}c$ , la longueur du pendule simple isochrone sera  $= \frac{(A'^*A + B'^*B + C^*C + \mathcal{E}c) \sin \Sigma}{A'A \sin \alpha + B'B \sin \beta + C'C \sin \gamma + \mathcal{E}c}$ .

#### COROLLAIRE.

(194.) Si tous les angles  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , &c. sont égaux ; c'est-à-dire, si tous les corps A, B, &c. sont dans une même ligne, ou plan BAC, qui passe par le point, ou axe sixe, C; & si chacun de ces corps en particulier peut être regardé comme réuni en un seul point de la même ligne, ou du plan, le numérateur & le dénominateur de l'expression pourront alors se diviser par le même sinus, & la longueur du pendule simple deviendra, pour ce cas,  $\frac{A^{**}A + B^{**}B + C^{**}C + &c.}{A^{**}A + B^{**}B + C^{**}C + &c.}$ 

### SCOLIE.

(195.) Cette formule que beaucoup d'Auteurs ont donnée comme générale, n'est certaine que dans le cas ci-dessus: dans tous les autres, où les corps qui composent le pendule ne seroient pas réunis dans une ligne qui passait par le point sixe, elle est tout-à-sait sans sondement.

# DES LEVIERS.

# DEFINITION XXXII.

(196.) Lorsque deux puissances a & B agissent dans les directions

AD, BE, fur un corps inflexible AB, appuyé, ou fixé en C, cette espece d'instrument, ou corps inflexible s'appelle un Levier; & le point C sur lequel il est fixé, s'appelle Point d'appui, ou Hypomochlion.

### DEFINITION XXXIII.

(197.) Lorsque l'hypomochlion est entre les deux puissances appliquées en A & B, on l'appelle Levier de la premiere espece. Si Fie. 18. l'hypomochlion est à l'une des extrémités, la puissance & étant appliquée en B, c'est-à-dire, la plus éloignée de l'hypomochlion. tandis que l'autre puissance «, qu'elle est destinée à vaincre, est appliquée en A, c'est-à-dire, plus proche du point d'appui, ce levier s'appelle Levier de la seconde espece. Enfin si l'hypomochlion étant toujours à l'une des extrêmités, la puissance & en est plus proche que la puissance a qu'elle est destinée à vaincre, on l'appelle Levier de la troisieme espece.

#### COROLLAIRE L.

(198.) L'angle CAD étant supposé  $= \Sigma$ , & l'angle  $CBE = \sigma$ . l'angle de rotation produit pendant la différencielle de temps dt fera généralement dans les leviers = defde(CB. 8 fino-CA. a fin 2) (129); S marquant la somme de tous les moments d'inertie, ou de tous les produits de chaque particule des masses mises en mouvement par le quarré de la distance au point fixe C.

### COROLLAIRE II.

(199.) Puisque CB. sin  $\sigma =$  la perpendiculaire CF; & que CA. sin  $\mathbb{Z}$ = la perpendiculaire CG, l'angle de rotation produit pendant la différencielle de temps de sera aussi =  $\frac{defde(CF.e-CG.e)}{S}$ .

# COROLLAIRE III.

(200.) Il suit de là que plus la perpendiculaire CF sera grande à l'égard de la perpendiculaire CG, moins il faudra que la puissance B destinée à vaincre la puissance a, soit considérable. Ce sera la même chose, plus la perpendiculaire CG sera petite à l'égard de la perpendiculaire CF.

COROLLAIRE IV.

(201.) Il convient donc que la direction BE soit perpendiculaire à la longueur du levier, afin que CF parvienne à la plus grande valeur qu'elle puisse avoir,

### COROLLAIRE V.

(202.) Il convient encore que la matiere dont le levier est composé ait le moins de densité qu'il est possible, ou que les essorts
qu'il doit soutenir peuvent le permettre; parce qu'alors la masse
étant la moindre qu'il est possible, les quantités qui sorment le dénominateur, se trouvent diminuées le plus qu'il est possible; ce qui
augmente la valeur de l'angle de rotation.

### COROLLAIRE VI.

(203.) Si, dès le commencement de l'action des puissancés, on avoit CB.  $\beta$  sin  $\sigma = CA$ .  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , ou CF.  $\beta = CG$ .  $\alpha$ , l'angle de rotation feroit égal à zéro, & le levier resteroit sans mouvement, c'est-àdire, en équilibre.

COROLLAIRE VII.

(204.) Ce qu'on vient de dire de deux puissances, doit s'entendre d'un nombre quelconque de puissances qu'on appliqueroit au levier; car on a vu dans l'Art. 104, que  $p\pi = 2a + b\beta + c\gamma + d\beta + \beta c$ . & par conséquent la somme des moments de toutes ces puissances produit le même effet qu'une seule puissance  $\pi$  placée à la distance p de l'hypomochlion.

COROLLÁIRE VIII.

(205.) L'angle de rotation dans le levier pouvant s'exprimer généralement par  $\frac{dtf \cdot \tau dt}{S}$ ,  $\pi$  exprimant une puissance quelconque qui agit à la distance p de l'hypomochlion; & de même par  $\frac{udt}{p}$  (131.), en supposant que u représente la vitesse du point auquel la puissance est appliquée : on aura par conséquent  $\frac{dtfp\tau dt}{S} = \frac{udt}{p}$ ; d'où l'on tire, en divisant par dt, & en dissérenciant,  $p^2\pi dt = Sdu$ ; ce qui donne la puissance  $\pi = \frac{Sdu}{p^2dt}$ .

(206.) Lorsqu'un levier tourne sur un point quelconque, l'action qu'il éprouve est proportionnelle à Sdu, c'est-à-dire que cette action est en raison composée de la somme S des moments d'inertie, & de la dissérencielle du.

COROLLAIRE IX.

### COROLLAIRE X.

(207.) Puisque l'angle de rotation, ou la vitesse angulaire est  $=\frac{udt}{p}$ , la dissérencielle du sera proportionnelle à la dissérencielle

100

de la vîtesse angulaire; par conséquent l'action que souffre le le- Plance 1. vier sera en raison composée de la somme S des moments d'inertie, & de la dissérencielle de la vîtesse angulaire.

## SCOLIE I.

(208.) Lorsqu'un levier est sixé par un quelconque de ses points, sans avoir la liberté de tourner sur ce point, on doit conlidérer ce point comme l'hypomochlion, ou l'appui sur lequel le levier tend à tourner; mais comme, par l'hypothese, il ne tourne pas, il faut qu'il y ait équilibre entre les moments ( 138.) : d'où l'on voit, que si tous les moments des forces qu'on a employées sont positifs, il faut nécessairement qu'il y en ait d'autres qui soient négatifs. Ces moments négatifs trouvent leur existence dans la masse même du levier, dans ses sibres qui agissent dans une direction contraire. en vertu de leurs forces d'attraction, de cohésion, ou d'une nature quelconque, comme l'expérience le fait voir. Ainsi, si des puisfances quelconques agissoient sur le levier CA fixe sur sa base KEDG. de maniere que leurs efforts réunis tendissent à le faire tourner sur l'axe GE, toutes les fibres, ou tous les points de la même base résisteroient, & le moment de chacune de ces sibres seroit la force effective qu'elle exerce, multipliée par sa distance perpendiculaire à l'axe EG. Si nous appellons donc f cette force effective de chaque fibre, & a, b, c, d, &c. les différentes distances perpendiculaires respectives des sibres à l'axe EG, on aura le moment de la résistance des fibres = f(a+b+c+d+&c.): donc, par la supposition que le levier ne peut pas tourner, on aura  $p\pi = f(a+b+c+d+&c.)$ , ou f= pπ désignant la puissance qui agit sur le levier, & p la distance perpendiculaire de l'axe EG à la direction de cette meme puissance.

On observera que, dans ce cas, la lettre f ne désigne pas seulement l'intensité de la force absolue de chaque sibre, mais le produit de cette sorce, par l'amplitude, ou l'aire de la sibre. Supposant donc CB = x, & FH parallele à l'axe = y, l'aire de la sibre sera = dydx; & si nous représentons par f l'intensité qui en résulte, la sorce de chaque sibre sera = fdydx: par conséquent toute la sorce de la différencielle HI sera = fydx, & son moment = fyxdx. Donc, dans le cas où le levier ne tourne pas, on aura  $f fyxdx = p\pi$ , ou  $f = \frac{p\pi}{fyxdx}$ ; bien entendu que dans l'expression fyxdxon renserme non seulement les moments positis des sibres du segment

F10. 33

### COROLLAIRE XI.

(209.) On doit entendre la même chose, quoique le levier tourne sur un point quelconque; car quelle que soit l'action à laquelle il est soumis, l'esset de cette action doit nécessairement se manisester en quelque section comme KD.

### COROLLAIRE XII.

(210.) On a vu (205.) que, dans la rotation du levier, on  $\frac{Sdu}{\pi = \frac{Sdu}{p^2dt}}$ ; on aura donc aussi, dans ce cas,  $f = \frac{Sdu}{pdt(KA^2 + ka^2)}$ ; c'est-à-dire que l'action qui résulte sur les sibres, est comme Sdu, ou comme le produit de la somme S des moments d'inertie, par la dissérencielle de la vîtesse angulaire.

## COROLLAIRE XIII.

(211.) Si l'intensité totale, ou la force effective des sibres qui composent le levier, est plus grande que  $\frac{pv}{KA^2+ka^2}$ , ou que  $\frac{Sdu}{pdt(KA^2+ka^2)}$ . le levier résistera; mais il se rompra, si cette force est plus petite.

## COROLLAIRE XIV.

(212.) Si l'on suppose que la base KGDEK augmente proportionnellement dans toutes ses dimensions linéaires, la quantité  $KA^2+ka^2$  sera comme  $L^2l^*$ , L exprimant le diametre KD, & l celui qui

<sup>\*</sup> On peut aisément se rendre raison de ceci. Si l'on représente par L'& l' les dimensions sinéaires homologues dans une autre base semblable à KGDEK, il est évident que les produits, ou moments correspondants  $KA^z$ ,  $K^IA^{-2}$ , donneront cette proportion  $KA^2: K^IA^{-2}: K^{-1}: K^{-3}$  (représentant les parties homologues des deux bases, par les mêmes lettres accentuées), ou

lui est perpendiculaire. Nous pourrons donc faire  $KA^{1}+ka^{2}=nL^{2}l$ , n désignant un nombre quelconque; ce qui donnera  $f=\frac{p\pi}{nL^{2}l}$ , ou  $f=\frac{Sdu}{pds(nL^{2}l)}$ .

COROLLAIRE XV.

(213.) Si l'on suppose dans un levier  $f = \frac{p_{\Psi}}{nL^*l}$ , & dans un autre  $F = \frac{P_{\Psi}}{nL^*l'}$ , on aura  $f: F:: \frac{p_{\Psi}}{L^*l}: \frac{P_{\Psi}}{L^*l'}$ .

#### COROLLAIRE XVI.

(214.) Si les leviers sont d'une même matiere, on aura f = F, &  $\frac{P^{\bullet}}{L^{*}l} = \frac{P_{\phi}}{L^{'*}l'}$ : d'où il suit que les forces  $\pi$  &  $\phi$  que ces leviers pourront supporter, seront entre elles comme  $\frac{P}{L^{'*}l'}$  est à  $\frac{P}{L^{*}l}$ , ou comme  $\frac{L^{'*}l'}{P}$  est à  $\frac{L^{'*}l'}{P}$ ; c'est-à-dire, en raison directe de  $L^{'2}l'$ , & en raison inverse de P; ou en raison directe de  $KA^{2}+ka^{2}$ , & en raison inverse de P.

COROLLAIRE XVII.

(215.) Ce qu'on vient de dire de la fection KD, doit s'entendre d'une autre fection quelconque, comme LM. L'intensité de la force des fibres, dans cette derniere section, sera pareillement  $F = \frac{P\varphi}{K'A'^3 + k'.L'^2} = \frac{P\varphi}{nL'^3l'}$ , avec la seule distérence que, dans ce cas, P marque la distance de l'axe situé dans la section LM, à la direction de la puissance. Donc si nous supposons l'intensité de la force des sibres en  $KD = f = \frac{P\varphi}{nL'^2l}$ , & l'intensité en  $LM = F = \frac{P\varphi}{nL'^2l'}$ , comme ces deux intensités F & f sont égales lorsqu'il s'agit d'un levier homogène, nous aurons  $\frac{P''}{L^2l} = \frac{P\varphi}{L'^2l'}$ , ou  $\pi:\varphi:PL^2l:pL'^2l':$  ainsi, pour qu'un levier soit capable d'une même résissance dans tous se points, ou dans toutes ses distances de la base, ou pour qu'il puisse supporter avec une égale force l'action de la même puissance  $\varphi = \pi$ , on doit avoir  $PL^2l = pL'^2l'$ , ou  $L^2l:L'^2l'::p:P$ ; c'est-à-dire que les dimensions linéaires du levier, dans ses différents points, ou dans ses différentes sections, telles que KD, LM, doivent être comme

L': L':L': Il en fera de même des produits, ou moments  $ka^2$ ,  $k'a'^2$ ; donc  $KA^2$ :  $K'A'^2$ :  $ka^2$ :  $k'a'^2$ . & par conféquent  $KA^2+k...^2$ :  $K'A'^2+k'a'^2$ :  $KA^2$ :  $K'A'^2$ , ou;  $L^3$ :  $L^3$ ; ou enfin :  $L^2L\cdot L'^2L'$ . Mais à caufe de la fimilitude des bases, on a L:L':l:l'; donc  $L^2L:L'^2L':L^2l:L'^2l':L^2l':L^2l:L'^2l':L^2l':L'^2l':L$ 

les racines cubiques de leurs distances à la direction de la puissance.\*

### COROLLAIRE XVIII.

(216.) Il suit de là que, pour que le levier soit également sort dans tous ses points, il doit avoir la forme d'un conoide, dont les côtés KL & DM, soient des paraboles du second genre. Car, en supposant que y soit une des dimensions linéaires des sections KD, LM, x la distance de ces sections à la direction de la puissance, & que Q représente le parametre de la parabole, on doit avoir constamment  $y^{i} = Q^{i}x$ , pour que le levier soit capable de la même résistance dans tous ses points. \*\*

#### COROLLAIRE XIX.

(217.) Si, au lieu d'une seule puissance  $\pi$  agissante sur le levier, il y en avoit plusieurs qui fussent égales entre elles, & également distribuées sur sa longueur, il est évident que la somme des moments qu'elles exerceront à l'égard d'une section quelconque, comme les sections KD, LM, sera  $= \frac{1}{2}x^2\alpha$ ; a exprimant une quelconque de ces puissances égales. Donc, pour que des leviers homogènes soient, dans la supposition actuelle, d'une égale force dans tous leurs points, il saut que la quantité  $\frac{x^2\alpha}{y^2}$  soit constante; c'est-à-dire qu'on doit avoir  $y^3 = Qx^2$ ; équation à une parabole du second genre, mais d'une espece différente de celle du Corollaire précédent. \*\*\*

<sup>\*</sup> Cette conséquence est évidente, d'après tout ce qu'on vient de dire, & particuliérement l'après la note de l'Art. 212 : car on a vu que  $L^2l:L'^*l':L^3:L'^3:L^3:L'^3:donc$ , en subfaituant,  $L^3:L'^3$ , ou  $l^3:l'^3:p:P$ , d'où l'on tire L:L', ou  $l:l'::V_P:V_P$ .

Pour rendre cette vérité plus sensible, supposons que y représentant une des dimensions linéaires de la section KD, y' représente une dimension homologue de la section LM; & que x marquant la distance de la premiere section à la direction de la puissance, x' marque la distance de la seconde à la même direction: on aura, par le Corollaire précédent,  $y^3: y'^3: x:x:x'$ . Donc si  $Q^2$  est tel qu'en multipliant x, on aix  $y^3=Q^2x$ , on aura aussi  $y'^3=Q^2x'$ . Donc en général  $y^3=Q^3x$ , équation à la parabole du second genre; dont Q est le parametre.

<sup>\*\*\*</sup> Quoique ce Corollaire soit une suite nécessaire de ce qui a été dit dans les deux précédents le dans leurs notes, nous allons cependant le développer davantage en saveur des commençants. Soit x la distance de la section KD à l'extrémité du levier; puisqu'on suppose sur tous les points du levier des puissances égales a, qui agissent dans des directions paralleles pour en opérer la rupture, il est évident que la somme des moments de ces puissances à l'égard de la section KD; sera égale au moment de leur résultante. Mais cette résultante est égale à la somme xa de toutes les puissances; & sa distance à la section KD = ½x, donc son moment = ½x²a. Marquant également par x'la distance de la section LM à l'extrémité du levier, on aura ½x²a pour la somme des moments de puissances à l'égard de cette section.

Ceci posé, si l'on met ces moments à la place de pri & de Ps (215.), on aura  $\frac{\frac{1}{2}\tau^{2}z}{L^{2}l} = \frac{\frac{1}{4}z'^{2}a}{L^{2}l'^{2}}$  Scolik

### SCOLIE II.

(218.) La situation de l'axe GE peut varier, c'est-à-dire que cet axe peut être plus ou moins éloigné du centre de la base KGDEK. Cela dépend de la figure de cette base, de la qualité de la matiere dont le levier est composé, de la disposition dans laquelle il est assujetti. & enfin de la direction de la puissance qui agit sur lui. Cette situation de l'axe peut être plus ou moins avantageuse, ou donner au levier plus ou moins d'avantage pour résister. Supposons que l'axe GE puisse se placer plus voisin de l'extrémité K de la quantité 7 : dans ce cas, les moments du segment GDE seront  $= f \int y dx (x+z)$ ; & ceux du fegment  $GKE = f/\gamma dx (x-z)$ ; c'est-à-dire que les premiers seront = f/yxdx + f/yzdx, & les feconds = f/yxdx - f/yzdx. Or, la somme de ces moments est plus grande que celle que nous avons eue pour le premier cas, dans lequel z=0, de la quantité  $fz \int y dx - fz \int y dx$ : c'est-à-dire, de sz. aire GDE-sz. aire GKE; & cette quantité sera plus ou moins grande, selon la valeur de 7. Donc plus 7 sera grand, plus KA2+ka2, ou son égal nL2 le sera aussi, & par conséquent plus la valeur de  $f = \frac{p^*}{KA^2 + kA^2} = \frac{p^*}{nL^2l}$  sera petite. Donc les sibres auront besoin de moins de force pour résister, ou, ce qui revient au même, elles résisteront davantage à un égal degré de force. Donc plus 7 sera grand, ou plus l'axe sera éloigné du point par lequel passe un axe qui divise la base KGDEK en deux parties égales, plus le levier sera capable de résistance.

## SCOLIE III.

(219.) On a supposé dans tout ce qu'on vient de dire, que la force des sibres, dans la section GKE, est égale à celle qui a lieu dans l'autre section GDE; mais, comme dans la premiere de ces sections, les sibres résistent à leur compression, & que dans la seconde elles résistent à leur dilatation, il n'y a aucune certitude que ces deux especes de résistances soient égales dans la nature. Cependant on peut les supposer ainsi, jusqu'à ce que l'expérience nous sasse con-

dans tous les points d'un levier homogène qu'on suppose capable d'une égale résistance. y & y' représentant des dimensions linéaires homologues dans les deux sections, les quantités  $L^2l & L'^2l'$ , qui sont proportionnelles à  $L^3$  &  $L'^3$ , sont aussi proportionnelles à  $y^3$  &  $y'^3$ ; donc  $\frac{1}{2}\frac{x^2a}{x^3} = \frac{1}{2}\frac{x'^2a}{y'^3}$ , c'est-à-dire que  $\frac{1}{2}\frac{x^2a}{y'^3}$  est une quantité constante. Si l'on fait cette quantité m, on autra  $y^3 = \frac{a}{2m} \cdot x^2$ , ou  $y^3 = Qx^2$ , en saisant  $\frac{a}{2m} = Q$ ; équation à la parabole cubique.

PLANE. 1. noître la véritable loi suivant laquelle les sibres exercent leurs sorces de résissance.

# CHAPITRE V.

# De l'axe & du rayon de Rotation.

#### DÉFINITION XXXIV.

(220.) On appelle Axe de Rotation la ligne fixe dans un système de corps, sur laquelle tournent tous les corps qui le composent, en décrivant de petits arcs de cercle, quand même ce ne seroit que dans un instant, ou une différencielle de temps. La distance perpendiculaire du centre de gravité du système à cet axe, s'appelle Rayon de Rotation.

#### PROPOSITION XXIV.

(221.) Trouver l'axe de rotation, ou le point sur lequel tourne un syssème.

Soit un système libre composé d'un nombre quelconque de corps unis entre eux par des lignes inflexibles, lequel tourne dans le plan de la Figure; soit de plus C le centre de gravité du système qu'on suppose avoir parcouru, suivant la direction CI, l'espace CD, dans un instant, ou dissérencielle de temps. Supposant encore qu'un corps quelconque A passe de A en B dans le même instant, soit tiré les lignes ACE, BDE, prolongées jusqu'à ce qu'elles se coupent en E, l'angle AEB fera l'angle de rotation décrit par le système dans le même instant, ou dissérencielle de temps. (Voyez la note \*\*\* de l'Article 129). Soit pris EH = ED, & soit mené la ligne DH, ensuite par le point F qui divise la ligne CD en deux parties égales, soit élevé la perpendiculaire FG, & en faisant l'angle CDG = EDH, le point G fera celui où se trouve l'axe sur lequel tourne tout le système dans l'instant, ou la dissérencielle de temps, que le centre de gravité a employé à passer de C en D.

Les triangles HED, CGD, font semblables par la construction, & par conséquent l'angle HED = CGD. L'angle ACI = BDI + HED = BDI + CGD, & l'angle IDG = DCG + CGD. En sommant ces deux égalités, on a ACI + DCG + CGD = BDI + CGD + IDG; c'està-dire, ACI + DCG = BDI + IDG, ou ACG = BDG: de sorte que, si, donnant un petit mouvement au système, on sait tomber C

Chap. V. DE L'AXE ET DU RAYON DE ROTATION. 115 fur D, & A sur B, & la ligne AC sur BD, à cause des angles égaux ACG & BDG, la ligne CG tombera sur la ligne DG, & le point G sera demeuré immobile pendant le mouvement. De plus, les triangles ACG, BDG, étant semblables & égaux, donnent AG=BG, & par conséquent le corps A aura décrit, dans l'instant, ou la différencielle de temps, le petit arc AB, dont le rayon est AG.

On démontrera la même chose de tout autre corps du système: donc le point G, où le plan directeur est rencontré par la perpendiculaire FG à la direction CI, & menée du centre de gravité, sera

celui où passe l'axe de rotation.

#### COROLLAIRE I.

(222.) A mesure que le centre de gravité passe d'un lieu à un autre, l'axe de rotation varie, & il ne peut être fixe, à moins que le centre de gravité ne le soit aussi; & dans ce cas, tout le système tourne sur un axe qui passe par ce centre.

### COROLLAIRE II.

(223.) Donc il n'y a point d'axe fixe dans le système, si ce n'est pour un instant, ou différencielle de temps, lorsqu'il ne tourne pas sur celui qui passe par le centre de gravité.

### PROPOSITION XXV.

(224.) Chacune des lignes DG, CG, ou le rayon de rotation, est

Car l'angle  $CGD = \frac{CD}{CG}$  (129, note \*\*\*) est égal à AED (221.), qui est l'angle de rotation; donc  $\frac{CD}{CG} = \frac{Pdtf \pi dt fin \Sigma}{S}$ . Substituant, dans cette équation, pour CD, sa valeur  $\frac{dtf \pi dt}{M}$  (35, 105, ou 116.), on aura  $\frac{dtf \pi dt}{M \cdot LG} = \frac{Pdtf \pi dt fin \Sigma}{S}$ . Donc  $CG = \frac{Sf \pi dt}{PMf \pi dt fin \Sigma}$ .

### COROLLAIRE I.

(225.) Comme  $P \sin \Sigma = \rho$  (158.), on pourra encore exprimer. le rayon de rotation par  $\frac{S \int \tau dt}{M \int \rho x dt}$ .

# COROLLAIRE II.

(226.) Dans les corps qui tombent librement par la seule action de leur gravité, le centre des puissances coıncide avec celui de gravité; c'est-à-dire que p=0: donc le rayon de rotation sera infini; par conséquent les corps qui tombent librement par la seule

action de leur gravité, ne peuvent jamais avoir de mouvement de rotation. Il en est de même d'un corps qui seroit animé par des puissances dont le centre coïncideroit avec celui de gravité.

### COROLLAIRE III.

(227.) Si la somme des puissances  $\pi$  est égale à zéro, ou si elles se détruisent mutuellement par l'opposition des quantités positives & des quantités négatives, sans que pour cela l'intégrale  $\int \pi dt \int \ln \Sigma$ , ou  $\int p\pi dt$  cesse d'avoir une valeur, le rayon de rotation sera aussi zéro, & par conséquent le système tournera sur son centre de gravité. (110.)\*

SCOLIE I.

( 228.) M. Bouguer, dans fon Traité du Navire, Liv. II, Section III, Chap. I, dit que, si une ligne droite est poussée ou tirée perpendiculairement par deux puissances égales, & de directions contraires, appliquées à ses extrémités, cette ligne tournera sur son centre de gravité. Cette affertion est vraie non-seulement dans ce cas, mais dans tous ceux où les puissances sont égales & de directions contraires, lors même qu'elles n'agissent pas perpendiculairement sur la ligne, & qu'elles ne sont pas appliquées à ses extrémités. Il suffit, pour cela, comme on vient de le voir, que la somme des puissances  $\pi$  soit = 0, comme elle l'est en esset lorsque les deux puissances sont égales & de directions contraires. Que les puissances soient d'ailleurs placées où l'on voudra, & qu'elles agissent sur la ligne, sous quelque angle que ce soit, cela est indisférent, pourvu qu'on n'ait pas sats sin \( \Sigma\), ou spadt=0. Il est vrai que ce cas, bien examiné, est tout-à-sait imaginaire, & que la formule ne peut lui être appliquée, parce qu'en rigueur une ligne est immatérielle; & par conséquent, dans ce cas, M aussi-bien que S, sont zéro. Mais si l'on admet qu'il ne s'agit pas d'une ligne mathématique, mais d'un parallélipipede matériel, notre remarque demeure dans toute sa force.

<sup>\*</sup>On remarquera que l'expression  $p\pi$ , qui représente généralement la somme des moments des sorces, n'est pas zéro toutes les sois que la somme  $\pi$  des puissances est zéro par l'opposition des puissances positives & négatives; car on voit (104.) que p est alors infini La difficulté disparoitra, si l'on prend pour  $\pi$ , non le zéro absolu, mais une quantité infiniment petite. En général,  $p\pi$  ne peut être zéro, quant à l'angle de rotation, que dans deux cas particuliers, scavoir, lorsque  $p\equiv 0$ , qui est le cas du Corollaire précédent, & lorsque la somme des puissances positives est non-seulement égale à celle des puissances négatives, mais encore lorsque le centre des unes coincide avec le centre des autres, ou, ce qui revient au même, lorsque la résultante des unes est égale & directement opposée à celle des autres.

(229.) Jean Bernoulli, dans le Tome IV de ses Euvres. N°. CLXXVII, ne détermine le centre, ou l'axe de rotation que dans · le cas où sin  $\Sigma = 1$ ; c'est à dire, dans le cas où la ligne menée du centre des puissances au centre de gravité, est perpendiculaire à la direction. La valeur du rayon de foration se réduit, alors, à  $\frac{S}{PM}$ , qui est l'expression que nous avons trouvée (189.) pour la longueur du pendule simple, dont les oscillations sont de même grandeur & de même durée que celles du pendule composé, ou pour la distance de l'axe de rotation au centre d'oscillation du pendule, ou du système (190.); ce qui lui a fait croire que le système tournoit sur son centre d'oscillation. En effet, si l'on imagine que le système tourne sur son centre de gravité fixe, comme si c'étoit un pendule, dans ce cas. son centre d'oscillation sera éloigné de son centre de gravité, de la quantité s, quoique du côté opposé à celui que nous avons vu que se trouve l'axe de rotation. M. Bouguer, dans son Traité de la Manœuvre des Vaisseaux, Liv. I, Section II, Chap. XIV, remarque bien que ce point est du côté opposé à celui où l'on place la puissance, par rapport au centre de gravité; mais il donne, pour regle générale, que la distance du centre de gravité à l'axe de rotation. est en raison inverse de celle de ce même centre à la puissance, ou comme  $\frac{S}{PM}$ , tandis que l'expression générale de la distance du centre de gravité à l'axe de rotation, est  $\frac{S_f * dt}{PMf * dt fin z}$ ; expression qui ne se réduit à s, & ne répond par conséquent avec la regle de M. Bouguer, que dans le cas où  $\int in \Sigma = 1$ , & est constant. Dans tous les autres cas, cette distance est en raison inverse de la distance P. & en raison directe de font. Cette dissérence vient de ce que, tant M. Bouguer, que Jean Bernoulli, n'ont cherché le lieu du centre, ou de l'axe de rotation, que dans le premier instant où le systême se met en mouvement. Il est certain que pendant la durée de cet instant, on peut supposer sin & constant, quoiqu'il ne le soit pas dans les suivants. La quantité frde se trouve réduite, pour le premier instant, à fine, qui est une quantité constante; & par conséquent la distance du centre de gravité à l'axe de rotation se trouve par-là seulement en raison inverse de la distance P.

# CHAPITRE VI.

# De la Percussion.

### DÉFINITION XXXV.

(230.) LA Percussion est le choc, ou le coup que se donnent ses corps, lorsqu'ils se rencontrent, étant mus avec des vîtesses, ou des directions différentes.

### DÉFINITION XXXVI.

(231.) Si, après que le choc a eu son esset, les corps continuent à se mouvoir étant unis, & ne sont seulement que se presser, l'action qu'ils exercent s'appelle une Presson.

### DÉFINITION XXXVII.

(232.) Si, dans l'action du choc, aucun des corps ne se détermine à la rotation, le point dans lequel se sait le choc, s'appelle

Centre de percussion.

On a vu que, dans les corps graves, on appelle Centre de gravité le point sur lequel le corps étant appuyé, demeure en équilibre, sans se déterminer à tourner, ni d'un côté ni de l'autre. Dans l'action du choc, on appelle de même Centre de percussion, le point dans lequel le corps, étant choqué, demeure en équilibre, sans se déterminer à la rotation, ni d'un côté, ni de l'autre.

# AXIOME IV.

(233.) Les corps sont impénétrables, c'est-à-dire, ne peuvent se pénétrer de maniere à occuper le même lieu dans le même temps.

Quoique nous voyions journellement qu'un corps s'introduise dans un autre, les particules de matiere du premier n'occupent pas pour cela le même lieu que celles du second: celles de celui-ci cedent leur place à celles du premier, & chaque particule occupe un lieu séparé, tant avant qu'après, & même dans le temps du choc, de sorte que deux particules ne peuvent jamais occuper le même lieu.

# AXIOME V.

(234.) La nature opere par intervalles, ou par des mouvements successifs.

C'est ce que quelques-uns ont nommé la Loi de continuité. Un

corps qui se meut suivant une direction, ne peut passer d'un point à un autre, sans passer successivement par tous les points intermédiaires. Pareillement un corps ne peut passer d'une vîtesse à une autre plus grande ou plus petite, sans avoir eu auparavant & successivement tous les autres degrés de vîtesse intermédiaires : il en est de même de tous les cas à l'infini.

#### DÉFINITION XXXVIII.

(235.) Si un corps en rencontre, ou en choque un autre, comme (233.) ils ne peuvent se pénétrer, & que le corps choquant, en vertu de son inertie, tend à conserver son degré de vitesse, il doit agir peu à peu, & par des degrés successifs, sur le corps choqué, qui n'en a pas tant, & l'inertie de celui-ci doit s'exercer, avec une direction contraire, à chaque instant de l'action du corps choquant: par conséquent chacun des deux corps doit éprouver, dans le point du contact, ou dans les environs, une force, ou puissance, qui est une sorce d'action dans le corps choqué, de la part du corps choquant, & une sorce de réaction dans le corps choquant, de la part du corps choqué; l'une & l'autre est égale (16.) à la sorce d'inertie descorps. Cette sorce, quelle qu'elle soit, s'appelle Force de percussion.

### SCOEIE I.

(236.) Si les deux corps étolent parfaitement solides, ou denses; c'est-à-dire, s'il n'y avoit aucuns pores, ou interstices entre les particules de matiere qui les composent; il ne seroit pas possible que le corps choquant agit peu à peu, & par degrés, sur le corps choqué: il saudroit alors que le corps choqué reçût tout d'un coup toute la vîtesse du corps choquant, ce qui est absolument contraire à ce qu'on

a dit ci-dessus. (234.)

Cette difficulté a paru à quelques Auteurs une raison suffisante pour ne point admettre, dans la nature, de corps parsaitement solides. Cependant si l'on considere que, dans la division continue des corps, il faut nécessairement qu'on arrive aux atomes primitiss dont ils sont composés, & que ceux-ci sont tout à-sait privés de pores; on ne peut gueres souscrire à cette opinion, & par conséquent on ne peut pas exclure de la nature les corps parsaitement durs, où solides. Il se présente encore d'autres difficultés, à mesure qu'on examine plus prosondément les propriétés des premiers éléments de la matière; mais ces discussions n'entrent pas dans notre plan, puisque nous nous bornons à traiter des corps déjà composés de ces éléments.

Il est certain, au reste, qu'on ne connoit point de corps dans toute la nature, dont les particules intégrantes ne soient séparées les unes des autres par des pores, ou interstices.

#### DÉFINITION XXXIX.

(237.) C'est au moyen des pores, ou interstices, que les premieres particules des corps cedent leur place à l'impulsion du choc, ou de la percussion, pour aller occuper des interstices plus éloignés. Dans certains corps, les particules cedent moins au choc, & dans d'autres elles cedent davantage; c'est ce qui fait qu'on dit que les corps sont plus ou moins durs, ou plus ou moins mous; ensorte qu'un corps est d'autant plus dur, que ses particules cedent moins leur place dans l'impulsion du choc, ou de la percussion.

### SCOLIE I I.

(238.) De là viennent les enfoncements, cavités, ou impressions qui se forment dans les corps, par le moyen des chocs; de là les introductions, &, pour ainsi dire, les pénétrations des corps les uns dans les autres. Nous disons tous les jours, quoiqu'improprement, qu'un boulet a pénétré dans un mur, un clou dans une planche, &c.

### SCOLIE III.

(239.) Il est nécessaire de ne pas consondre la dureté des corps avec leur densité. L'or est plus dense que l'acier, mais l'acier est plus dur que l'or; le mercure est plus dense que l'argent, & n'est cependant point dur; il en est de même de beaucoup d'autres corps. On ne prétend pas pour cela établir que la dureté est absolument indépendante de la densité: le même or, battu avec le marteau, & réduit à un moindre volume, & par conséquent à une plus grande densité, acquiert aussi une plus grande dureté. Si un corps n'avoit pas de pores, où s'il étoit insiniment dense, aucune de ses parties ne pourroit céder au choc; par conséquent il seroit aussi insiniment dur. La dureté peut donc dépendre de la densité, mais elle peut aussi dépendre de la cohésion des parties mêmes. L'expérience est le seul moyen que nous ayons, jusqu'à présent, pour connoître le degré de dureté de chaque espece de corps.

### DÉFINITION X L.

pent point, ou ne se séparent point les unes des autres, en cédant leurs

Chap. VI. DE LA PERCUSSION.

121
leurs places; & la tenacité est d'autant plus grande, que les parties résistent davantage à leur séparation.

#### DEFINITION XLI.

(241.) Les corps dont les parties ne peuvent céder leurs places sans se rompre, sont appellés fragiles, & la fragilité est d'autant plus grande, que les parties qui reçoivent le choc, se séparent, ou se rompent plus facilement.

### DÉFINITION XLII.

(242.) L'élasticité est la force que l'expérience nous a fait découvrir dans les corps, par laquelle les parties qui ont été forcées, ou qui ont cédé à l'impression d'un choc, ou à celle d'une pression, tendent à se rétablir dans leur lieu respectif, telles qu'elles étoient avant le choc, ou la pression. C'est par cette force qu'une balle de paume se releve, lorsqu'elle tombe à terre; c'est encore par cette sorce qu'un ressort, après avoir été comprimé, tend à se rétablir dans son premier état; que l'arc décoche la fleche, &c. &c. &c. Cette force réside dans toutes les particules de matiere qui cedent à l'impulsion du coup, à moins que, dans l'action, quelques-unes d'elles ne se rompent, ou ne se séparent totalement, ou en partie : car, dans ce cas, elles perdent totalement, ou en partie, leur élassicité. Enfin cette force agit dans quelque instant que ce soit du choc, elle concourt avec celle de percussion, dont elle fait partie, ou même le tout. & elle tend à séparer les corps, en les poussant dans des directions opposées.

COROLLAIRE I.

(243.) L'élasticité augmente à proportion que le nombre des parties forcées, ou qui ont cédé à l'impulsion du choc, augmente; ou, ce qui est la même chose, à proportion que l'impression devient plus grande; & la force d'élasticité est la plus grande qu'il est possible, lorsque l'impression est parvenue à toute sa grandeur, ou qu'elle est devenue l'impression totale.

### COROLLAIRE II.

(244.) C'est dans cet état de la plus grande impression, que toute la sorce d'élasticité existe; parce qu'ayant été en augmentant par des degrés successifs, jusqu'à ce que la plus grande impression sût toutà-sait sormée, elle ne peut s'évanouir (234.) qu'en repassant par tous les degrés de diminution. Le corps choquant doit donc continuer à perdre TOME I. de sa vitesse, & le corps choqué à en acquérir, jusqu'à ce que les parties déplacées soient revenues entiérement, ou en partie, au lieu qu'elles occupoient avant le choc.

### DÉFINITION XLIII.

(245.) Si le rétablissement des parties comprimées est total, c'està-dire, si elles reprennent entiérement la situation qu'elles avoient, on dit que l'élassicité est parsaite, ou que le corps est parsaitement élassique; mais si, au contraire, elles ne la reprennent qu'en partie, le corps n'est pas parsaitement élassique. Ensin s'il n'y a aucun rétablissement dans tout le temps du choc, le corps n'est nullement élassique.

SCOLIE IV.

(246.) On sçait par l'expérience que l'esset produit par la percussion, ou le choc, est beaucoup plus grand que celui qui est produit par la pression. Ce sait est trop commun, & se présente trop souvent à nos yeux, pour qu'il n'ait pas été dans tous les temps un sujet de réslexion. Aristate, dans la quession 20 de sa Méchanique, demande pourquoi une hache coupe ou divise un corps par son coup, & qu'elle ne le sait pas quand elle est seulement comprimée, ou pressée? On ne doit pas trouver étonnant que ce Philosophe se soit contenté de saire la question, sans entreprendre d'y répondre, lorsqu'on voit que la difficulté n'est pas encore éclaircie, & a subssisté jusqu'ici, quoiqu'elle ait été le sujet de bien des discussions.

Leibnitz, considérant la diversité des effets, distingua la force que produit la percussion de celle que produit la pression; & il appella la premiere, Force vive, & la seconde, Force morte. Cette distinction a eu, & a peut-être encore aujourd'hui de grands partisans. Jean Bernoulli, dans son Discours sur les loix de la communication du mouvement, Chap. III, Des. II, définit les deux sorces en ces termes: La force vive est celle qui réside dans un corps, lersqu'il est dans un mouvement uniforme; & la force morte, celle que reçoit un corps sans mouvement, lorsqu'il est sollicité & presse de se mouvoir, ou à se mouvement, lorsqu'il est sollicité & presse dépendre la force vive du choc, puisque cette force réside dans un corps, lorsqu'il est dans un mouvement uniforme, sans exprimer aucunement qu'elle soit dépendante, ou non, de l'action du choc. Le même Auteur s'explique encore plus clairement dans sa Dissertation sur la veritable notion des

forces vives, No. CXLV, S. I, où il dit : Vis viva non confisitin aduali exercitio, sed in facultate agendi : subsissit enim, etiamsi non agat, neque habeat in quod agat. La faculté d'agir que nous connoissons dans les corps, est la force d'inertie, ou, pour mieux dire, la force innée de la matiere; aussi tous ceux qui ont adopté & soutenu cette distinction des forces vives, ne les ont point distinguées des forces d'inertie dont nous avons vu l'action dans le choc. ou au moins sont convenus que ce sont elles qui les produisent. Bernoulli convient de cela lui-même, puisque dans le Chap. V, S. 3 du Discours déjà cité, il die, en parlant de la force vive: Sa nature est toute différente; elle ne peut ni naître, ni périr en un instant, comme la force morte; il faut plus ou moins de temps pour produire une force vive dans un corps qui n'en avoit pas; il faut aussi du temps pour la détruire dans un corps qui en a. La force vive se produit successivement dans un corps, lorsque ce corps étant en repos, une pression quelconque, appliquée à ce corps, lui imprime peu à peu, & par degrés, un mouvement local. Ce mouvement s'acquiert par des degrés infiniment petits, & monte à une vîteffe finie & déterminée, qui demeure uniforme à l'instant que la cause qui a mis le corps en mouvement cesse d'agir sur lui. Ainsi la force vive produite dans un corps, dans un temps fini, est équivalente à cette partie de la cause qui s'est consumée en la produisant. Dans un corps qui en choque un autre qui est en repos. l'inercie du corps choquant est, comme nous l'avons dit ci-dessus, la force qui imprime peu à peu, & par degrés, au corps choqué un mouvement local qui arrive à une vîtesse déterminée; & par conséquent l'inertie est la pression qui, appliquée au premier corps, ou qui, résidant en lui, produit la force vive dans le second. Il n'est pas nécessaire cependant, d'après cette désinition, que ce soit le choc qui produise la force vive; elle peut naître d'une puissance quelconque. La gravité, par exemple, agissant sur un corps libre. lui imprime peu à peu un mouvement local, ou une force vive, qui réside ensuite dans le corps. Enfin la force vive, suivant ces Auteurs. réside dans les corps, & y est produite par une pression, ou puissance quelconque; mais elle n'est pourtant pas cette même pression. ou puissance qui la produit : c'est une autre chose dont aucun d'eux n'est encore parvenu à définir, ni à expliquer la nature.

L'obscurité de ces notions, & les doutes qu'elles présentent, ont sait qu'Euler (Tom. I des Mémoires de l'Académie Royale de Berlin) s'est naturellement persuadé que la force vive n'étoit autre chose que la force de percussion; mais la force de percussion, suivant la dési-

nition que nous en avons donnée, est une puissance qui agit, & qui, suivant les Auteurs cités, ne peut être, tout au plus, que la cause productrice de la force vive. Les partisans de cette force sont même si éloignés de la consondre avec la force de percussion, ou de pression quelconque, qu'ils ne cessent de répéter que la premiere n'est comparable en aucune maniere avec la seconde, pas plus que le sini ne l'est avec l'infini, ou une ligne avec une surface, comme le dit Bernoulli lui-même.

Mais si l'on ne nous a pas donné, jusqu'à présent, une définition exacte, ou une connoissance parfaite des forces vives, au moins nous assure-t-on en général qu'elles sont proportionnelles aux effets qu'elles produisent; c'est-à-dire, à l'impression qui résulte du choc. Cette notion, toute claire qu'elle paroisse, au premier coup-d'œil, ne fair que nous jetter dans de plus grandes disficultés. Une pression, quelle qu'elle soit, produit aussi une impression qui est bien sensible dans les corps mous; & les choses étant ainsi, comment peut-on les concilier avec l'assertion que la force de pression, & la force vive. sont incomparables, de la même maniere que le fini n'est pas comparable avec l'infini? Il est vrai que la pression produit son impression relativement au temps; c'est-à-dire, qu'à chaque instant elle augmente son impression d'une quantité infiniment petite, au lieu qu'il ne paroît pas que les partifans des forces vives demandent que les choses arrivent ainsi; mais il faudroit pour cela que l'impression fût simultanée, c'est-à-dire qu'elle se sit dans un instant indivisible, ce qui est absolument contraire à ce qui a été dit, Art. 234. Et si on la suppose faite dans un temps déterminé, quelque court qu'il soit. il est clair alors que la force vive agit comme la force de pression. qu'elle n'en differe aucunement, & n'en peut par conséquent être distinguée.

Cette question, de quelque saçon qu'on l'envisage, n'est donc qu'une question de nom \*, & on donne le nom de sorce vive à un être dont on n'a aucune connoissance; par conséquent cette discussion ne peut instuer, en aucune maniere, sur la théorie & le calcul du mouvement. Qu'on admette ou qu'on rejette cette sorce vive, il est toujours certain que le mouvement procede de la puissance qui agit; quelle que soit cette puissance, & de quelque saçon qu'on

<sup>\*</sup> Cette vérité a été mise dans tout son jour par M. d'Alembert. Vovez la présuce de son Traité de Dynamique, ou le mot force de l'Encyclopédie, qui en est presque entiérement extrait. Voyez aussi la quatrieme partie du Cours de Mathématique de M. Bezout, art. 38%.

en considere les essets, les vîtesses qui en résultent, les espaces parcourus, & les temps de la durée de l'action, tant dans un système que dans l'autre, seront toujours les mêmes. Toute la dissiculté consiste donc à sçavoir à quoi on doit donner le nom de sorce vive; dissiculté d'autant plus embarrassante, qu'elle paroît exister même parmi les Auteurs & les partisans de cette sorce. Nous nous en tiendrons à ce qui a été dit dans l'Article 13; &, pour éviter tout doute & toute obscurité, nous n'entendrons autre chose par sorce, qu'une action, ou une puissance quelconque. On verra dans la suite que si c'est seulement par la grande dissérence qu'on remarque dans les essets, qu'on a introduit la force vive, on peut bien s'en passer, & même l'abandonner dès à présent, parce qu'on démontrera que la force de percussion sustre que peut nous présenter l'expérience.

### DÉFINITION XLIV.

(247.) Nous appellerons Profondeur de l'impression, sa plus grande prosondeur mesurée suivant la direction du mouvement; & l'Amplitude de l'impression est la plus grande section qu'on peut y saire perpendiculairement à la direction du mouvement,

#### PROPOSITION XXVI.

(248.) La force de percussion est en raison composée de la dureté des corps & de l'amplitude des impressions.

Un corps est d'autant plus dur, que ses particules cedent moins à l'impulsion du coup (237); c'est-à-dire, que la dissérencielle de la vîtesse pendant un instant dt du choc, est plus grande \*. Pareillement, plus le nombre des particules choquées sera grand, ou plus sera grande l'amplitude de l'impression, plus la même dissérencielle sera grande. Donc cette dissérencielle sera en raison directe composée de la dureté des corps, & de l'amplitude des impressions; mais la sorce qui agit (18.) est comme cette dissérencielle : donc aussi la sorce de percussion sera en raison composée de la dureté des corps, & de l'amplitude des impressions.

# COROLLAIRE I.

(249.) Donc il n'y a point dans la nature de corps absolu-

<sup>\*</sup> Car (236.) si les corps étoient parsairement durs, le corps choqué recevroit, tout d'un coup, toute la vîtesse du corps choquant; alors la dissillencielle de sa vitesse dans le choc seroit un maximum : donc, plus cette dissillencielle de vîtesse serande, c'est-à-dire, plus elle approchera du maximum, plus les corps auront de dureté.

vement, il n'y a point de force qui résiste; & où il n'y a pas de résistance, il n'y a pas de corps.

### COROLLAIRE II.

(250.) Il n'y a point de corps qui ne soit élassique; car l'élassicité consistant dans la réaction d'une puissance capable de comprimer le corps, cette compression ne peut s'évanouir, ou devenir nulle, sans passer par tous les degrés de diminution, & par conséquent sans donner lieu aux parties déplacées de se rétablir, selon la direction suivant laquelle elles réagissent. Il pourroit seulement y avoir de la dissiculté dans le cas des corps parsaitement durs; mais nous avons déjà dit qu'il n'en existe point de tels dans la nature, si ce ne sont les premiers atômes dont les corps sont composés, & desquels nous ne prétendons pas traiter.

SCOLIE I.

(251.) Ce ce l'on vient de démontrer a également lieu lorsque les bases des impressions ne sont point planes & paralleles à leurs amplitudes; car, de quelque maniere que se fasse l'impression, il n'y a pas dans l'action d'autres points résistants suivant la direction du mouvement, que ceux qui sont compris dans l'amplitude: & quant à la résistance, c'est la même chose qu'ils soient tous à la même prosondeur, ou à des prosondeurs dissérentes, pourvu que la dureté ne soit pas changée par cette circonstance.

### SCOLIE II.

(252.) Malgré la facilité avec laquelle on a déterminé la raison fuivant laquelle agit la force de percussion, la détermination de sa mesure exacte est cependant bien difficile; car, malgré que quelques Auteurs aient supposé généralement que la figure de l'impression est la même que celle du corps choquant, il est clair que cette opinion ne peut se soutenir pour les corps durs & tenaces. Dans un grand nombre de ces derniers, l'amplitude de l'impression est toujours beaucoup plus grande. Si un cylindre AB, par exemple, très-dur, & incapable d'aucune impression sensible, choque un autre corps CD, & y forme une impression, cette impression, si le corps choqué est tenace, n'aura point la figure même EFGB du cylindre; mais elle sera de la forme HFBI: car les parties contiguës aux points F & B ne se détachant point avec facilité de leurs voisines, malgré que ces points cedent à l'impulsion, il est nécessaire que ces

F10, 12,

parties cedent aussi, mais en entraînant avec elles celles qui les touchent, & que celles-ci entraînent de même celles qui les suivent immédiatement, & ainsi successivement; de sorte qu'il se forme, tout autour du cylindre, une cavité HFE. L'amplitude de l'impression se forme du diametre HI, au lieu du diametre FB; ce qui fait qu'il est dissicile d'avoir une mesure exacte de l'impression réelle.

Au reste, cette observation, toute vraie qu'elle est, ne peut cependant être appliquée à tous les cas, sans aucune modification: car si le corps AB, au lieu d'être un cylindre, étoit une sphere, une cône, ou tout autre corps, dont la base FB ne sut point parallele à HI, il est certain que la cavité peut, dans ce cas, diminuer beaucoup, & peut-être même s'évanouir entiérement, si le corps CD n'étoit pas d'une dureté & d'une ténacité extrêmes. En outre, quoique le corps choqué soit d'une même densité, ou dureté. dans toutes ses parties, cette dureté peut varier par le mouvement des particules supérieures qui s'approchent davantage des inférieures. & par-là il peut y avoir un plus grand nombre de particules dans la base FB, à la sin de l'impression qu'au commencement, particuliérement dans les corps tenaces & élastiques. Il arrive de là que la force de percussion qu'on auroit cru constante, parce qu'on ne voit aucune variation dans la base FB, ne peut cependant l'être, par quelques-unes des raisons que nous venons de développer.

# PRIOPOSITION XXVII.

(253.) Trouver la relation entre la force de percussion, la dureté des vorps, & l'amplitude de l'impression.

Si nous exprimons par H l'amplitude de l'impression HI, & par D la dureté du corps CD, dans un instant quelconque du choc, la sorce de percussion sera comme DH (248.): mais ceci n'a lieu cependant que dans le cas où le cylindre AB seroit extrêmement dur, ou incapable d'impression. Si le rapport de la dureté du cylindre à celle du corps CD n'est pas infini, les particules du cylindre dans la base FB, seront aussi déplacées, & la dissérencielle de la vîtesse dépendra aussi de l'aire de la base FB, & de la dureté du cylindre. Appellant donc H' cette base, & représentant par D' la dureté du cylindre, la dissérencielle de la vîtesse dépendra des produits DH & D'H', ou sera en raison composée DH. D'H' des deux : mais lorsque D'H' est insini par rapport à DH, ou, ce qui revient au même, lorsque DH est zero, par rapport à D'H', l'expression doit se réduire à DH; c'est-à dire que la dissérencielle de la vîtesse doit

FLANC. 1. Être comme DH. Donc la différencielle de la vîtesse, & par conséquent la force de percussion, est en général comme  $\frac{DH \cdot D'H'}{DH + D'H'}$ .

### SCOLIE I.

(254.) Lorsque les premieres particules du corps CD viennent à se rompre, à cause de leur fragilité, il arrive ordinairement que, par leur force élastique, elles compriment les côtés AG, BF de l'autre corps AB, & les aspérités du corps CD forment, dans ces côtés, autant d'autres petites impressions satérales. Ces impressions doivent se considérer comme autant d'autres petites amplitudes d'impression, qui, réunies avec celles de la base GB, seront l'amplitude totale H. Après que l'impression totale est faite, la force d'élasticité qui agit à la base GB, tend à saire rétrograder le corps AB. tandis que les petites impressions latérales résistent à cette rétrogradation. L'action exercée dans ce cas dépendra donc de l'excès de la force élastique en GB, sur celle qui seroit nécessaire pour vaincre la résistance des petites impressions latérales. Si la premiere de ces forces est plus grande que la seconde, le corps AB rétrogradera; & si elle est moindre, il demeurera en repos dès l'instant qu'il aura perdu toute sa vîtesse positive. Mais il est évident que la force d'élasticité en GB, à l'instant que le corps AB cesse de se mouvoir, ne peut manquer d'être plus grande que la force nécessaire pour vaincre les petites impressions latérales, parce qu'elle est égale à la force d'inertie du corps AB, qui a vaincu non-seulement la résistance des parties en GB, mais encore celle des petites impressions latérales: ainsi, de toute nécessité, le corps retournera toujours en arrière aussitôt qu'il aura cessé de se mouvoir. Il peut arriver, à la vérité, que ce ne soit que d'une très-petite quantité, parce que l'élassicité de GB va toujours en diminuant à mesure que le corps AB rétrograde; & elle peut diminuer au point de n'être plus suffisante pour vaincre les petites impressions latérales. On doit entendre la même chose des corps visqueux, tant parce qu'il se forme aussi, dans ces corps, quelques inégalités latérales, que parce que la viscosité même, ou la cohésion des parties les retient. Si le corps AB venoit à pénétrer entiérement dans le corps CD, le nombre des petites impressions latérales seroit alors constant. Dans ce cas, la dureté du corps demeurant la même, ainsi que l'amplitude de l'impression principale, la force de percussion ne peut manquer d'être constante. SCOLIE II.

(255.) Nous supposerons généralement dans nos calculs, que les deux

deux corps qui se choquent, se meuvent dans la même direction. ou dans des directions opposées; car, s'ils se mouvoient dans des directions différentes, il seroit facile de décomposer leur mouvement. & de faire le calcul pour chaque force séparément. Nous supposerons encore, pour plus de facilité, que les corps sont unisormément denses, & qu'ils sont réguliers, comme deux cylindres, deux spheres, deux parallélipipedes, &c., afin qu'étant mus suivant la direction de leurs axes, la force de percussion, ou du choc, agisse dans la même direction. Car les corps ayant une figure égale & semblable. & étant uniformément denses, toutes leurs parties feront semblablement disposées autour du point dans lequel la force de percussion agit, & il n'y a pas de raison pour que la force de percussion s'incline, ou agisse plus d'un côté que de l'autre, attendu que les dimensions de l'impression en longueur & largeur, doivent être égales dans tous les sens : par conséquent la force de percussion doit agir également de tous les côtés; & ainsi elle ne peut produire son effet dans. une autre direction que celle que tiennent les corps.

Nous supposerons aussi que, si quelques puissances agissent sur les corps, elles sont appliquées à leurs centres de gravité, asin qu'il n'en résulte aucun mouvement de rotation, ou que le choc se fasse aux centres de percussion, pour éviter également le mouvement de

rotation.

Enfin nous supposerons que les corps sont d'une grandeur suffifante pour que les impressions ne les pénetrent pas, ou ne parviennent pas jusqu'à leurs centres de gravité, asin que le mouvement de ces centres ne soit pas affecté par le changement de leur situation à l'égard des autres parties du corps.

Nous établirons en général que

A & B font les deux corps qui doivent se choquer.

7 & x les longueurs, ou profondeurs, des impressions qui se font en eux.

a & B les puissances constantes qui les animent.

U & V les vîtesses avec lesquelles le choc commence.

u & v les vîtesses dans un instant quelconque du choc.

a & b les espaces parcourus dans le temps même du choc.

D' & D les duretés des corps \*.

<sup>\*</sup> Tout ce qui précede & tout ce qui suit, nous indique qu'il y a, dans cet endroit, une faute typographique dans l'original; on y trouve le mot densité pour celui dureté. On ne peut pas confendre ces deux qualités des corps (2:9); cependant, deux corps d'une même matiere, mais dans deux états dissérents, comme seroit du cuivre tondu & du cuivre écroui R

H' & H les amplitudes des impressions.

e le temps.

 $\pi$  la force de percussion =  $\frac{DH D'H'}{DH+D'H'}$ .

On suppose que le corps A suit & choque le corps B, & par conséquent que la vitesse U est plus grande que V; sans cela on voit que le choc ne pourroit pas s'effectuer, à moins que la vitesse V ne sût négative. Mais, pour plus de facilité dans le calcul, nous supposerons toujours que les puissances a & B, ainsi que les vîtesses U & V sont positives; car il est très-facile de faire négatives, dans le résultat du calcul, les quantités qui le seroient.

### PROPOSITION XXVIII.

(256.) Trouver la relation entre les impressions & les espaces parcourus par les corps dans le temps du choc.

Puisque le corps A suit le corps B, & qu'il se forme en eux des impressions dont les longueurs sont z & x, l'espace a parcouru par le corps A, doit être égal à l'espace b parcouru par le corps B, plus les longueurs, ou prosondeurs z & x des impressions, lesquelles sont les espaces parcourus par les parties des mêmes corps qui ont cédé. Donc on aura a=b+z+x, ou a-b=x+z.

#### COROLLAIRE.

(257.) Si, à la fin de la percussion, les corps viennent à se séparer, parce qu'ils auroient une elasticité presque parsaite, alors x+z=0: donc aussi a-b=0, ou a=b; c'est à dire qu'à la fin de la percussion des corps parsaitement élastiques, ou à-peu-pres, l'espace parcouru, pendant le choc, par le corps A, est toujours égale à l'espace parcouru, dans le même temps, par le corps B.

# PROPOSITION XXIX.

(258.) Trouver la valeur de la différencielle du temps, c'est-à-dire, la valeur de dt.

De l'équation a-b=x+z, on tire da-db=dx+dz; mais (29.) udt=da, & vdt=db: donc (u-v)dt=da-db. Donc aussi (u-v)dt=dx+dz; d'où l'on tire  $dt=\frac{dx+dz}{u-v}$ .

### COROLLAIRE.

(259.) Lorsque les impressions parviennent à toute leur grandeur,

long-temps à coups de marteaux, pourroient bien avoir leur dureté proportionnelle à leur denlité, & on pourroit alors exprimer les duretés relatives, par les mêmes lettres que les denlités relatives. Cest à l'expérience à décider ce qui en est. c'est-à-dire, lorsque x & z arrivent à leurs plus grandes valeurs, on a dx+dz=0, d'où l'on conclut u-v=0, ou u=v; c'est-à-dire que, dans l'instant où s'achevent les plus grandes impressions, les corps marchent avec des vîtesses égales.

#### PROPOSITION XXX.

# ( 260.) Trouver la relation entre les vitesses des corps.

Les forces, ou puissances, qui animent le corps A, sont  $\alpha \& \pi$ , & comme cette derniere est négative, il s'ensuit que  $(\alpha - \pi) dt = Adu(19.)$ 

Les deux puissances qui animent le corps B, sont  $\beta & \pi$ , & toutes les deux sont positives; ainsi nous aurons  $(\beta + \pi)dt = Bdv$ .

En prenant la fomme de ces deux équations, nous aurons  $(\alpha+\beta)dt = Adu + Bdv$ ; & en intégrant  $(\alpha+\beta)t = A(u-U) + B(v-V)$ ; \* d'où l'on tire  $Au + Bv = (\alpha+\beta)t + AU + BV$ ; & par conféquent  $v = \frac{(\alpha+\beta)t + AU + BV - Au}{B}$ .

#### COROLLAIRE I.

(261.) Le temps t pendant lequel se fait le choc, est extrêmement court, comme l'expérience nous l'apprend, & comme nous le démontrerons ci-après. Donc si les vitesses U & V, ou l'une quelconque d'elles, étoient d'une valeur infinie par rapport au temps t, la quantité  $(\alpha+\beta)t$  seroit zéro à l'égard des autres, à moins que  $\alpha+\beta$  ne sût infini, & l'on auroit AU+BV=Au+Bv.

# COROLLAIRE II.

(262) AU+BV est la somme des mouvements des corps, avant, ou au commencement du choc, & Au+Bv, est la somme des mouvements des mêmes corps dans un instant quelconque du choc : donc la somme des mouvements dans un instant quelconque du choc, est égale à la somme des mouvements, avant, ou au commencement du choc.

#### SCOLIE I.

(263.) Cette proposition est donnée comme généralement vraie, par tous les Auteurs de Méchanique; cependant on vient de voir qu'elle n'est certaine que dans le cas où  $(\alpha+\beta)t=0$ , ou quand cette quantité est susceptible d'être négligée à l'égard de U, ou de V.

<sup>\*</sup> Cette intégrale est Au+Bv+C; & comme elle doit convenir à tons les instants du choc; il est évident qu'elle doit être zéro, en même temps que c; c'est-à-dire, lorsque le choc commence muis dans ce cas u=v & U=V; donc AU+PV+C=0, ou C=-AU-BV; substituant cette valeur de C dans l'intégrale trouvée, elle devient A(u-U)+B(v-V).

Cette condition n'ayant pas lieu, l'équation est AU+BV+(a+B)t=Au+Bv: d'où l'on voit que lorsqu'il y a des puissances qui agis-sent, il n'est pas vrai que la quantité de mouvement dans un instant quelconque du choc, soit la même qu'auparavant, ou au commencement du choc.

#### SCOLIE II.

(264) Il se présente ici une quession qui a été le sujet de bien des discussions parmi les Philosophes. On demande si la même quantité de mouvement se conserve ou non. Par ce qui vient d'être démontré, il paroît que l'affirmative est vraie. Le raisonnement de ceux qui soutiennent le contraire, consiste en ce que si l'on fait V négative, on aura, en supposant a &  $\beta=0$ , AU-BV=Au+Bv; que par conséquent, dans ce cas, la différence des deux mouvements AU & BV est égale à la somme de Ai & Bv: donc, continuent-ils, en prenant BV positivement, comme le sont tous ceux qui soutiennent cette opinion, il n'y pas de doute qu'on n'ait AU+BV>Au+Bv=AU-BV; de sorte que la perte totale du mouvement sera 2BV. Ce raisonnement n'affecte aucunement la rigueur de notre démonstration; car lorsqu'on parle de la somme des mouvements, on entend que ceux qui sont négatifs sont pris négativement, & non positivement; & dans ce cas, la loi, ou le principe, a lieu généralement.

#### COROLLAIRE III.

(265.) A l'instant où se fait la plus grande impression, on a trouvé (259.) u-v=0, ou u=v: donc, en substituant l'une ou l'autre valeur dans l'équation Au+Bv=(a+B)t+AU+BV; il en résulte  $u=v=\frac{(B+B)t+AU+BV}{A+B}$ ; expression de la vitesse des deux corps, à l'instant de la plus grande impression.

# COROLLAIRE IV:

(266.) Si la quantité  $(a+\beta)t$  est susceptible d'être négligée par rapport aux autres, l'expression précédente deviendra  $u=v=\frac{AU+BV}{A+B}$ .

# SCOLIE III.

(267) Les corps d'une très-petite élasticité, ou qui n'en ont aucune, continuent à marcher avec la vitesse qu'ils se trouvent avoir lors de la plus grande impression, parce qu'il n'y a aucune sorce dont l'action puisse l'altérer. Donc la vîtesse trouvée ci-dessus sera celle avec laquelle les corps d'une très-petite élasticité, ou qui p'en ont aucune, se mouveront après le choc.

(268.) Il est temps présentement de résoudre la difficulté dont nous avons parlé dans l'Art. 21. Il est question de sçavoir si l'équation  $\alpha = \frac{Adn}{dt}$  est applicable au cas où une puissance  $\alpha$  pousse un corps A. Un Auteur des plus respectables de l'Europe, & digne des plus grands éloges, paroît en douter; & pour justifier ses doutes, il suppose que deux corps se choquent, l'un d'eux étant en repos, & raisonne en cette maniere. Le changement, ou l'altération du mouvement du dernier de ces corps sera  $Bu = Bv = \frac{AUB}{A+B}$ , V étant supposé = 0. Rien n'est plus vrai, c'est d'ailleurs une suite de ce que nous avons démontré; nous n'éleverons donc aucun doute à ce sujet. Mais, continue-t-il, pour que l'effet soit proportionnel à la puissance qui l'a produit, comme on le suppose dans l'équation  $\alpha = \frac{Adu}{dt}$ , il est nécessaire, dans ce cas, que la cause qui a produit le changement  $\frac{AUR}{A+B}$  soit proportionnelle à cemême changement; or c'est ce qu'il n'est pas possible de démontrer.\* Notre réponse à ce raisonnement, est qu'il nous paroît que l'effet total' AUB doit être proportionnel à la somme de toutes les actions de la puissance durant tout le temps de l'action, & non à une action instantanée de cette puissance. L'effet qui doit être proportionnel à une action instantanée est la différencielle, ou l'altération instantanée du mouvement. Si c'est le corps A qui choque le corps B, la puissance du premier est son inertie, qui est proportionnelle à Adu; & l'on aura, dans un instant quelconque —  $Adu = Bdv^{**}$ . En intégrant cette équation, on trouve A(U-u) = Bv, en supposant V = 0. Donce aussi-tôt qu'on arrive, par la continuité de l'action, jusqu'à avoir u = v, on  $au = \frac{AU}{A+B}$ , &  $Bu = \frac{AUB}{A+B}$ ; c'est à-dire, que tout le mouvement produit dans le corps B, pendant la durée de l'action, jusqu'à ce qu'on ait u=v, sera proportionnel à  $\frac{AUB}{A+B}$ . Ceci ne prouve point que l'action instantanée Adu ne soit pas proportionnelle au.

<sup>\*</sup> Voyez les Ouvrages cités dans la note de la page 60, &: sur-tout l'art. 158 de la. Dynamique de M. d'Alembert.

Cette équation qui marque l'égaliré entre la différencielle du mouvement perdu par le corps A, & celle du mouvement gagné par le corps B, paroît improser ce qui est en question; mais elle est évidente, puisqu'on voit qu'en l'idmettant on en déduit une vérité dont elle est indépendanté. On voit d'ailleurs, que les différencielles du, de doivent être de signe contraire, pussque la vitesse du corps. A diminue de la quantité du, tandis que celle du corps. B augmente de de.

changement instantané Blv; mais prouve, au contraire, que cette proportionalité a effectivement lieu, puisque de sa supposition il réfulte une vérité maniteste.

# PROPOSITION XXXI.

(269.) Trouver la relation entre les différencielles des vîtesses, & celles des impressions.

De l'équation  $(\alpha - \pi)$  dt = Adu, & de l'équation  $(\beta + \pi)dt = Bdv$ , on tire  $\frac{(\alpha - \tau)dt}{A} = du$ , &  $\frac{(\beta + \tau)dt}{B} = dv$ : foustrayant la seconde équation de la premiere, on a  $(\frac{\alpha - \pi}{A} - \frac{\beta + \pi}{B})dt = du - dv$ ; ou  $(\alpha B - \beta A - \pi (A + B))$  dt = AB(du - dv). Substituant la valeur de  $dt = \frac{dx + dt}{u - v}$  (258.), on aura enfin  $(\alpha B - \beta A - \pi (A + B))$  (dx + dt) = AB(u - v)(du - dv).

COROLLAIRE I.

(270.) Si l'on integre la quantité  $(aB-\beta A-\pi(A+B))(dx+dz)$ , toutes les quantités qui en résulteront se trouveront multipliées par x, ou par z; mais à la fin du choc des corps parsaitement élastiques, ou à-peu-près, on a x=0, & z=0. Donc à la fin du choc de ces corps, on a  $\int AB(u-v)(du-dv)=\frac{1}{2}AB(u-v)^2-\frac{1}{2}AB(U-V)^2=0^*$ , ce qui donne U-V=v-u; c'est-à-dire, que les corps parsaitement élastiques, ou à-peu-près, ont leur vîtesse relative avant le choc, égale à leur vîtesse relative après le choc.

\* Cette intégrale est facile à trouver; car  $\int AB(u-v)'(du-dv) = \int AB(udu-vdu-udv+vdv)$ . Prenant les deux termes udu-vdu affectés de la différencielle du de la même variable, & intégrant comme si v étoit une constante; on aura  $\frac{1}{2}u^2-vu$ : différenciant ensuite cette quantité, & la rétranchant de la différencielle proposée, on a vdv pour reste, dont l'intégrale  $\frac{1}{2}v^2$  étant jointe avec la première, donne  $\frac{1}{2}u^2-vu+\frac{1}{2}v^2$ , ou  $\frac{1}{2}(u-v)^2$  pour l'intégrale totale :: donc en multipliant par AB, & ajoutant une constante, l'intégrale cherchée devient  $\frac{1}{2}AB(u-v)^2+C$ . Cette regle porte avec elle sa démonstration, on peut d'ailleurs voir la quatrieme partie du Cours de Mathématiques de M. Bézout, Art. 148.

A l'égard de la constante C, voici comment on la détermine; cette intégrale étant celle du second membre de l'équation générale de l Art. 269, convient à tous les instants dur choc, elle doit par conséquent être zéro lorsque le choc commence; or, dans ce cas, u=U, & v=V, donc  $\frac{1}{2}AB(U-l')^2+C=0$ , d'où l'on tire  $C=-\frac{1}{2}AB(U-V)^2$ . Substituant cette: valeur de C dans l'intégrale trouvée, & rempissant la condition du Corollaire, on a l'expression même de l'Auteur. Faisons encore observer que pour que l'expression convienne après: le choc, il faut écrire v=u au lieu de u=v que l'équation paroit sournir directement, car alors, u=v est une quantité négative, qui ne peut être égale, que numériquement, à la quantité positive U=V; tant que ces quantités sont au quarré, il n'importe pas dans quel ordre on, les écrive; mais lorsqu'elles sont au premier dégré, il est névessaire de les mettre dans llorstre, convenable à ce qu'on, veur exprimer.

#### COROLLAIRE II.

(271.) Si l'on substitue, dans l'équation U-V=v-u, en place de place v, sa valeur qu'on vient de trouver (260.), qui est  $(a+b)\iota + AU + BV - Au$ , on aura, pour la fin du choc des corps parfaitement élastiques, ou à-peu-près,  $U-V+u=\frac{(a+b)\iota + AU + BV - Au}{B}$ ; d'où l'on tire  $u=\frac{(a+b)\iota + U(A-B)+2BV}{A+B}$ .

# COROLLAIRE III.

(272.) Si l'on substitue de même cette valeur dans l'équation v-U+V=u, on aura  $v-U+V=\frac{(\alpha+\beta)\,\iota+U(A-B)+2\,BV}{A+B}$ , qui donne  $v=\frac{(\alpha+\beta)\,\iota+V(B-A)+2\,AU}{A+B}$ .

# COROLLAIRE IV.

(273.) Si la quantité  $(z+\beta)t$  étoit extrêmement petite, ou négligeable à l'égard des autres, les équations ci-dessus deviendroient  $u = \frac{U(A-P)+2BV}{A+B}$ , &  $v = \frac{V(B-A)+2AU}{A+B}$ .

#### COROLLAIRE V.

(274.) Dans la même supposition que  $(\alpha+\beta)t$  est négligeable à l'égard des autres quantités, nous aurons aussi  $u^2 = \dots$   $\frac{U^2(A-B)^2+4BUV(A-F)+4E^2L^2}{(A+B)^2}; Au^2 = \frac{AU^2(A-B)^2+4ABUV(A-B)+4AF^2V^2}{(A+B)^2}. De$ même,  $v^2 = \frac{V^2(B-A)^2+4AUV(B-A)+4A^2U^2}{(A+B)^2}; Bv^2 = \frac{BV^2(B-A)^2+4ABUV(B-A)+4A^2BU^2}{(A+B)^2}$ par conséquent  $Au^2 + Bv^2 = \frac{AU^2(A-B)^2+4A^2BU^2+BV^2(B-A)^2+4AB^2V^2}{(A+B)^2}$   $= \frac{AU^2(A+B)^2+BV^2(A+B)^2}{(A+B)^2} = AU^2+BV^2$  Donc dans les corps parsaitement élatiques, ou à peu près, lorsque  $\alpha+\beta$  est négligeable à l'égard des autres quantités, la somme des produits de chaque masse, par le quarré de sa vîtesse, est la même au commencement & à la sin du choc, ou la même avant & après le choc.\*

#### PROPOSITION XXXII.

# (275.) Le produit DHIx de l'amplitude de l'impression, & de la

<sup>\*</sup> C'est ce qu'on appelle la Conservation d's Forces vives. Cette expression est encore admise par la plus g ande partie des Géometres, mome par ceux qui n'admittent pas la distinction des Porces vives, & des Forces mortes, proposée par Le ha et, & sur-tout son principe sur la mesure de la Force des Corps en mouvement, qui est de multiplier la masse par le quarré de la vitesse. Voyez la Présuce du Traité de Dynamique, de lis. C'Alembert,

dissérencielle dx parcourue par les particules du corps choque, est toujours égale au produit D'H'dz des quantités semblables du corps choquant.

Le produit DH de la dureté par l'amplitude, est proportionnel au nombre des particules choquées (248.), & la dissérencielle dx (29.) est comme la vitesse avec laquelle se meuvent les dites particules donc le produit DHdx est comme la quantité de mouvement des mêmes particules. DHdx - D'H'dz, sera donc, d'après cela, comme la quande mouvement de toutes les particules, laquelle quantité est constante (264.). Mais, au commencement du choc, ce mouvement est zéro. Donc on aura toujours DHdx - D'H'dz = 0; ou DHdx = D'H'dz, &  $dz = \frac{DHdx}{D'H'}$ .

### PROPOSITION XXXIII.

# PROPOSITION XXXIV.

(277.) Trouver la vîtesse u, avec laquelle se meut le corps A, dans un instant quelconque du choc.

Qu'on dégage de l'équation précédente la valeur de u-v, on aura  $u-v=\pm\left((U-V)^2+\frac{(\alpha B-\theta A)(x+z)}{\frac{1}{2}AB}\frac{(A+B)fDHdx}{\frac{1}{2}AB}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; qu'on substitue ensuite la valeur de v trouvée dans l'Art. 260, qui est  $\frac{(\alpha+\theta)t+AU+BV-Au}{B}$ , & l'on aura  $\frac{Au+Bu-AU-BV-(\alpha+\theta)t}{B}=\pm\left((U-V)^2+\frac{(\alpha B-\alpha A)(x+t)}{\frac{1}{2}AB}-\frac{(A+B)fDHdx}{\frac{1}{2}AB}\right)^{\frac{1}{2}}$  d'où l'on tire  $u=\frac{AU+BV+(\alpha+\theta)t}{A+B}\pm\frac{B}{A+B}\left((U-V)^2+\frac{(\alpha B-2A)(x+t)}{\frac{1}{2}AB}-\frac{(A+B)fDHdx}{\frac{1}{2}AB}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

\* Car 
$$\frac{DH + D'H'}{D'H'}dx = \frac{DHJx}{D'H'} + dx = dz + dx(275.)$$
. Dorc, &c.

Le

Le signe supérieur est pour le cas où la plus grande impression n'est pas encore parvenue à toute sa grandeur, & l'insérieur a lieu après que la plus grande impression est achevée. \*

#### COROLLAIRE I.

#### COROLLAIRE II.

(279.) Si les deux corps A & B étoient parsaitement élastiques, de sorte que, pendant la rétrogradation du corps A, la quantité DH ne variât point, les deux vîtesses de ce corps, positive & négative, feroient égales à distances égales de l'origine des x, ou à égales distances du point où se termine la plus grande impression.

#### COROLLAIRE III.

(280.) Si les corps n'étoient pas parsaitement élassiques, comme cela arrive réguliérement dans la nature, la quantité DH seroit plus grande \*\* pendant la rétrogradation, à égales distances de l'origine des x; & par conséquent la vîtesse négative seroit moindre que la positive, à égales distances du point où se termine la plus grande impression.

#### COROLLAIRE IV.

(281.) On ne pourra donc pas avoir u=U dans l'origine des x, mais seulement u < U. Les premieres particules des corps ne pourront donc aussi retourner entiérement dans leur premiere situation: il restera par conséquent une petite impression, lorsque les corps se

<sup>\*</sup> Cela suit de ce qu'après la plus grande impression achevée, la quantité u-v est négative.

\*\* Il y a dans l'original, la quantité DH seroit moindre; mais nous croyons que c'est une faute typographique: car il est évident que, l'élasticité étant imparsaite, les parties qui one été sorcées & rapprochées les unes des autres par l'action du choc, ne reprennent pas entiérement la même disposition qu'avant le choc: à égales distances de l'origine des x, ou du point où se termine la plus grande impression, les parties seront donc plus rapprochées dans la rét trogradation du corps A, qu'avant la formation de la plus grande impression: donc la dureté D, qui est une suite du rapprochement des parties, sera plus grande, & par consséquent DH le sera aussi (252.). Cette correction saite, les conséquences de ce Corollaire & des suivants viennent naturellement, au lieu qu'elles nous paroissent devoir être absolument contraires. En esset, si DH étoit réellement moindre dans la rétrogradation,

le seroit aussi; & comme cette quantité est à soustraire, il est clair que la vitesse négative à seroit plus grande que la positive, & non pas moindre, comme elle doit l'être, & comme le dit l'Auteur, &c. On sera attention que l'origine des x ou des prosondeurs de l'impression, est le point de la surface du corps choqué dans lequel commence le choc, ou le point du premier contact de ce corps, avant que ses parties eussent été sorcées par l'impulsion du choc. Lorsque le corps A, dans la retrogradation, passe aux mêmes distances de l'origine des x, il est aussi aux mêmes distances du point où se termine plus grande impression: & c'est de ce derniez point que commence la vitesse négative.

sépareront, & la vîtesse, dans cet instant, sera moindre que celle qu'auroit le corps A dans l'origine des x: par conséquent elle sera beaucoup moindre que la vîtesse primitive U.

#### COROLLAIRE V.

(282.) Comme la puissance  $\alpha$  agit négativement pendant la rétrogradation, ou retarde le mouvement du corps A, même après qu'il est séparé du corps B, elle parviendra donc à détruire tout le mouvement du corps A, qui à la fin s'arrêtera, comme on l'a expliqué en parlant du mouvement retardé; & la puissance  $\alpha$  retournant à agir positivement, il se fera un second choc, le corps A acquérant (281.), jusqu'au moment de sa nouvelle rencontre avec le corps B, la même vîtesse qu'il avoit lorsqu'il s'en est d'abord séparé, c'est-à-dire, une vîtesse moindre que U, & cette nouvelle vîtesse sera la vîtesse primitive relativement à ce second choc.

#### COROLLAIRE VI.

(283.) L'origne des x sera aussi placée plus prosondément pour le second choc, puisque les premieres particules des corps n'ont pas pu, dans le premier choc, retourner précisément à leur premiere situation.

#### COROLLAIRE VII.

(284.) La même chose arrivera dans le troisieme, le quatrieme, & dans tous les chocs suivants; la vitesse primitive ira toujours en diminuant, jusqu'à ce qu'enfin le corps A s'arrête après avoir fait, dans les derniers chocs, des impressions d'une quantité infiniment petite; & alors (231.) la force de percussion se réduira à une simple pression; c'est-à-dire, qu'on aura  $\pi=a$ .

# PROPOSITION XXXV.

(285.) Trouver la vîtesse v, avec laquelle se meut le corps B, dans un instant quelconque du choc.

Si l'on substitue la valeur de u, qu'on vient de trouver, dans l'équation de l'Art. 260, qui est  $v = \frac{(\alpha + \beta)t + AU + BV + Au}{B}$ , après la réduction

faite, on trouvera
$$v = \frac{AU + BV + (\alpha + B)t}{A + B} + \frac{A}{A + B} \left( (U - V)^2 + \frac{(\alpha B - cA)(x + z)}{\frac{1}{2}AB} - \frac{(A + B)fDHdx}{\frac{1}{2}AB} \right)^{\frac{1}{2}}$$

Le signe supérieur est pour le cas où la plus grande impression n'est pas encore achevée; & l'inférieur a lieu après qu'elle est achevée.

# PROPOSITION XXXVI.

(286) Trouver la valeur de l'impression, en supposant que la dureté D est constante.

Puisqu'on suppose la dureté D constante, on aura  $\int DHdx = D\int Hdx$ ; mais  $\int Hdx$  est la valeur de l'impression, puisque H désigne son amplitude, & dx la différencielle de sa prosondeur : donc, en substituant, dans l'équation de l'Art. 276,  $D\int Hdx$  en place de  $\int DHdx$ , & ordonnant, on aura, pour la valeur de l'impression, dans le cas où la dureté D est constante,  $\int Hdx = \frac{1}{2}AB((U-V)^2-(u-v)^2)+(aB-4A)(x+1)$ .

# PROPOSITION XXXVII.

(287.) Trouver la valeur de la plus grande impression, dans le cas où la dureté D est constante.

Dans l'instant de la plus grande impression, on a u-v=o(259): substituant donc cette valeur dans l'expression précédente, & appellant I la plus grande impression, on aura  $I=\frac{\frac{1}{2}AB(U-V)^2+(\alpha B-\beta A)(x+1)}{D(A+B)}$ .

#### COROLLAIRE I.

(-288.) Si le corps B étoit immobile, il n'y auroit qu'à suppofer  $B=\infty$ , & V=0, & la valeur de la plus grande impression deyiendroit, pour ce cas,  $I=\frac{\frac{1}{2}AU^2+a(x+z)}{D}$ .

# COROLLAIRE II.

(289.) Dans les corps qui tombent librement par la seule action de la gravité, on a (52.)  $\alpha = 32A$ , ou  $A = \frac{1}{12}a$ . Substituant cette valeur dans l'équation précédente, elle deviendra  $I = \frac{1}{64}U^2 + a(x+1)x$ . Mais si nous appellons e la hauteur d'où le corps tombe, on aura (52.)  $a = \frac{1}{64}U^2$ , ou  $64e = U^2$ . Substituant donc cette valeur de  $U^2$ , on aura, pour les corps qui tombent librement par la seule action de la gravité,  $I = \frac{a(x+x+1)}{D}$ .

# COROLLAIRE IIL

(290.) Si les quantités x & z étoient assez petites pour être négligeables à l'égard de e, on auroit  $I = \frac{ae}{D} = \frac{aU^a}{64D}$ ; ou, en mettant pour  $\alpha$  sa valeur 32 A,  $I = \frac{32}{D} = \frac{AU^a}{2D}$ . Donc les impressions faites par les corps qui tombent par l'action de la gravité, sont en raison directe composée des corps & des hauteurs d'où ils tombent, ou en raison directe composée des corps & des quarrés des vîtesses primitives avec lesquelles ils choquent, & en raison inverse des duretés, ou densités.

#### SCOLIE I.

(291.) Ces formules sont parfaitement d'accord avec l'expérience. Pour s'en convaincre, il ne faut que consulter les Ouvrages des Auteurs qui ont écrit sur la Physique Expérimentale. Le Docteur 's Gravesande, dans le 1er. volume de son Ouvrage intitulé, Physices Elementa Mathematica, décrit ( §. 833.) une machine pour faire tomber avec précision différentes sphéres de cuivre sur de l'argille. \* Dans la troisieme expérience, il en fait tomber trois de même diametre. mais d'un poids dissérent, en ayant fait deux creuses : leurs poide étoient entre eux comme 1, 2 & 3. La hauteur de la chûte de ces trois spheres étoit de 9 pouces; & les impressions qu'elles firent. se trouverent aussi comme 1, 2 & 3. Dans la dixieme expérience. (§. 855.), il fit tomber les deux plus pesantes, de 18 pouces de hauteur, & trouva que leurs impressions étoient comme 4 à 6, c'està-dire, doubles des premieres. On voit par-là qu'en effet les impressions sont en raison composée des poids, ou masses, & des hauteurs d'où ils tombent, ou en raison composée des poids, ou masses, & des quarrés des vîtesses primitives.

#### COROLLAIRE IV

(292.) Si les deux corps qui se choquent, étoient égaux & que, dans le choc, ils ne sussent animés par aucune puissance, on auroit B = A,  $\alpha = 0$ ,  $\beta = 0$ ; ce qui réduit la valeur de l'impression (287.) à  $I = \frac{A(U-V)^2}{4D}$ ; & dans le cas de V = 0, à  $I = \frac{AU^2}{4D}$ . On voit donc, comme ci dessus, que les impressions sont en raison directe composée des poids, ou des masses, & des quarrés des vîtesses avec lesquelles ils se choquent, & en raison inverse des duretés.

<sup>\*</sup> Nous traduisons le mot Greda par le mot Argille, quoique, d'après l'autorité des dissérents Dictionnaires que nous avons été à meme de consulter, ce mot signifie proprement de la Craie. Nous nous sommes crus sondés à faire cette correction, parce que les expériences du Docteur d'Graves ande, dont il est ici question, ont été récliement faites en laislant tomber les spheres de cuivre sur de l'argille, telle que celle dont se servent les Potiers pour leurs ouvrages du plus bas prix. Ce sçavant la presere aux autres; voici comment il s'exprime dans le § 821 de l'Ouvrage cité. Argilla omnium maximé commodé adhibetur; sed illum ex quibus vasa scillia, maximé vulgaria, & vilioris presii, efficientur, eligimus. Hac pura desideratur, & admixid aqua ita temperanda est, ut quidem inquines manus, non autem adhareat.... Ubi massu esti Argilla stetiur, fasisset, & in quibus dam locis separatio parsium datur; quando hance habet proprietatem, partes que intropremuntur, dum cedunt, inter adjacentes penetrant. Et dans le § 822. Si uliam argillam magis albam, & ad naturam creta accedentem, adhibeamus, non facile suissis, & partes esiam inter adjacentes penetrant, dum cedunt; sed has potius removent; quod pro diversa natura Argilla, diversimode contingit. Hac de sold causa Argilla, primum indicata, utor; quiu quid huic ontingere debent ratiocinio detegere possumus; essentimans, &c. &c.

# SCOLIE II.

PLANC, IT

( 293.) Ceci est encore confirmé par plusieurs autres expériences que le Docteur 's Gravesande expose dans l'endroit cité, & dont il déduit que les effets étant proportionnels aux causes, & les mêmes effets aux impressions, il est nécessaire que les causes qu'il prétend avec Leibnitz être les forces vives, soient aussi en raison composée des masses & des quarrés des vîtesses. \*

#### SCOLIE III.

(294.) Puisque l'expérience s'accorde avec nos formules, nonseulement dans le cas des corps mous comme l'argille, mais encore dans celui des corps durs & élastiques, lorsque la dureré D est constante; il est évident que, dans ces cas, la dureté a été au moins fensiblement constante, & que nous pouvons la supposer telle. On voit encore, par la conformité de l'expérience avec le calcul. dans lequel nous avons supposé l'impression de la même figure sphérique que le corps choquant A; on voit, dis-je, qu'il est évident. au moins dans les corps mous tels que l'argille, que, dans ces cas, le creux, ou l'enfoncement latéral HFE, n'a pas eu lieu. Cepen- rie es dant cet ensoncement ne peut manquer d'exister dans des corps plus élastiques : il existe même dans les corps mous comme l'argille, suivant le Docteur 's Gravesande, §. 824, lorsque l'amplitude de l'impression est très-grande relativement à sa prosondeur, parce que, dans ce cas, les raisons sur lesquelles il s'est fondé, ne peuvent avoir lieu; car, de quelque nature que soit l'argille, ses particules cedent latéralement; \*\* ce qui prouve que le creux, ou l'enfoncement latéral se forme même dans les corps mous, pourvu que la figure du corps choquant ne soit pas telle que son amplitude augmente par degrés.

#### XXXVIII. PROPOSITION

(295.). Déterminer la profondeur de l'impression, dans le cas où l'on auroit H=Qx; Q désignant une quantité constante.

Si l'on substitue Ox pour H dans l'équation  $\int H dx = ...$  $\frac{1}{2}AB((U-V)^2-(u-v)^2)+(aB-34)(x+3)$  (286.); & si ensuite on integre, D(A+B)

<sup>\*</sup> Vovez, sur la mesure des forces vives, les Ouvrages cités dans la note de la page 60, sur-tout la Présace du Traité de Dynamique de M. d'Alembert; voyez aussi la 4e, partie du Cours de Mathématiques de M. Bézous, Art. 388.

<sup>\*\*</sup> Voici ce 9.824. Si esvitatis latitudo magna sit rescedu profunditatis, ratiocinia in hae ipfd Argills (celle qu'il avoit adoptée) locum non habent; quie in hoc cafu, quacumque sie nacura Argille, favile parces luteraliter cedunt, & pars tantum cavitatis, harum introcessioni, tribuendo est.

on aura  $\frac{1}{2}Qx^2 = \frac{\frac{1}{2}AB((U-V)^2 - (u-v)^2) + (aE-SA)(x+i)}{D(A+B)}$ . Or, dans la supposition de H = Qx, on aura aussi  $H' = Qz^*$ , & l'équation DHdx = D'H'dz (276.) se réduira à DQxdx = D'Qzdz, d'où l'on tire, en divisant par Q, & intégrant,  $Dx^2 = D'z^2$ , &  $z = \frac{D^{\frac{1}{2}}}{D^{\frac{1}{2}}}x$ . Si l'on substitue maintenant cette valeur de z dans l'équation, il en résultera  $\frac{1}{2}Qx^2 = \frac{\frac{1}{2}ABD^{\frac{1}{2}}((U-V)^2 - (u-v)^2) + (aB-SA)(D^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})x}{DD^{\frac{1}{2}}(A+B)}$ , & , en dégageant x, on a

 $x = \frac{(aB - BA)(D^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})}{DD^{\frac{1}{2}}Q(A+B)} \pm \left(\frac{((aB - BA)(D^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}}))^{2}}{(DD^{\frac{1}{2}}Q(A+B))^{2}} + \frac{AB((U-V)^{2} - (u-v)^{2})}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}.$ 

(296.) Dans le cas de la plus grande profondeur, ou impression, on a u-v=0 (259.); donc on aura la plus grande profondeur...  $x = \frac{(\alpha B - \beta A)(D_{3}^{\frac{1}{2}} + D_{3}^{\frac{1}{2}})}{DD_{3}^{\frac{1}{2}}Q(A+B)} \pm \left(\frac{(\alpha B - \beta A)(D_{3}^{\frac{1}{2}} + D_{3}^{\frac{1}{2}})^{2} + AB(U-V)^{2}}{DD_{3}^{\frac{1}{2}}Q(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}.$ 

(297.) Si l'on avoit V=0, &  $B=\infty$ , la plus grande profone deur x feroit  $=\frac{a(D_1^{\frac{1}{2}}+D_2^{\frac{1}{2}})}{DD_2^{\frac{1}{2}}0} \pm \left(\left(\frac{a(D_2^{\frac{1}{2}}+D_2^{\frac{1}{2}})}{DD_2^{\frac{1}{2}}0}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{AU^2}{DQ}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

COROLLAIRE II.

COROLLAIRE III.

(298.) Si, outre cela, on avoit aussi U=0, la plus grande a feroit alors  $=\frac{2\alpha\left(D^{\frac{1}{2}}+D^{\frac{1}{2}}\right)}{DD^{\frac{1}{2}}Q}$ ; c'est-à-dire, en raison directe simple de la puissance  $\alpha$ , qui agit sur le corps A.

P'ROPOSITION XXXIX.

(299.) Déterminer la profondeur de l'impression, dans le cas où sest constante.

Qu'on suppose  $\pi$   $(A+B) = \frac{DHD'H'}{DH+D'H'} (A+B) = n(aB-\beta A)$ ,  $\pi$  désignant un nombre quelconque; puisque, dans la supposition présente, DH & D'H' sont des quantités constantes, l'équation (275.) DHdx = D'H'dz, donnera, en intégrant, DHx = D'H'z, d'où l'on tire  $D'H' = \frac{DHx}{3}$ . Substituant cette valeur dans la première équa-

<sup>\*</sup> Est-il bien certain que si H=Qx, on doive en inferer que  $H=Q\xi$ ? Nous croyons qu'on peut en douter. Quoiqu'il semble que cela dérive de la supposition qu'on a faite que les duretés sont constantes; cependant il ne nous paroît pas certain qu'on en puisse conclure: avec l'évidence mathématique, que si la raison de H à x est Q, celle de H à  $\chi$  soit aussi Q.

Chap. VI. DE LA PERCUSSION.

143

tion, on aura  $\frac{DHx(A+B)}{x+\xi} = n \left(\alpha B - \beta A\right), \text{ ce qui donne}.$   $Hx = \frac{n(\pi B - \beta A)(x+\xi)}{D(A+B)} = (286.) \frac{\frac{1}{\alpha}AB((U-V)^2 - (u-v)^2) + (\pi B - \beta A)(x+\xi)}{D(A+B)}, \text{ d'où }$   $\text{l'on déduit } x+\xi = \frac{\frac{1}{\alpha}AB((U-V)^2 - u-v)^2)}{(n-1)(\alpha B - \beta A)}; \text{ ou en fubfituant } \frac{\pi(A+B)}{\alpha B - \beta A} \text{ à la }$   $\text{place de } n, x+\xi = \frac{\frac{1}{\alpha}AB((U-V)^2 - (u-v)^2)}{\pi(A+B) - (\alpha B - \beta A)}.$ 

#### COROLLAIRE L

(300.) Si l'on avoit V=0, &  $B=\infty$ , on auroit  $x+z=\frac{iA(U^2-u^2)}{2\pi i}$ COROLLAIRE II.

(301.) Dans le cas de la plus grande impression, on a u-v=0: on aura donc, pour ce cas,  $x+z=\frac{\frac{1}{2}AB(U-V)^2}{\frac{1}{2}(A+B)-(aB-BA)^2}$ 

#### COROLLAIRE III.

(302.) Il n'y a donc point alors de plus grande impression, our ce qui est la même chose, l'impression n'a point de limite, à moins que  $\pi(A+B)$  —  $(\alpha B-\beta A)$  ne foit positif, ou que l'on n'ait  $\pi(A+B) > \alpha B - \beta A$ .

#### COROLLAIRE IV.

(303.) Si l'on avoit V=0, &  $B=\infty$ , on auroit la plus grande profondeur  $x+z=\frac{\frac{1}{3}AU^2}{2\pi a}$ .

# PROPOSITION XL.

# (304.) Trouver la valeur de la dureté D.

Puisque la dureié D a été trouvée constante, ou sensiblement constante, l'équation de l'Art. 276 se réduira à ........ 

(305.) Si l'on avoit  $B=\infty$ , & V=0, comme dans les expériences, rapportées ci-dessus, saites sur l'argille par le Docteur's Gravefande, on auroit  $D = \frac{AU + ax}{I} = \frac{a(c+x)}{I}$ .

SCOLIE

PLANC. A.

(306) Prenons, pour exemple, la premiere expérience, rapportée ci-dessus (291.), dans laquelle on faisoit tomber la sphere la moins pesante de 9 pouces de hauteur, & dans laquelle on a trouvé le diametre de l'impression de  $\frac{65}{800}$ \*, celui de la sphere étant de  $\frac{1}{8}$ . Desà on déduit la valeur de  $x = \frac{100 - (1000 - 65.65)^{\frac{1}{2}}}{1600} = \frac{3}{200}$ . Celle de  $I = cx^2 \left(\frac{1}{16} - \frac{1}{3}x\right)$ ; c marquant la circonférence, dont le diametre est

ou simplement  $x=a-(aa-yy)^{\frac{1}{2}}$ , puisque, dans le cas dont il s'agit ici, il est évident qu'on a x < a. Substituant, dans cette équation, à la place des lettres leurs valeurs numériques,

on a  $x = \frac{1}{16} - \left(\frac{10000 - 65.65}{(1600)^2}\right)^{\frac{1}{2}} = \frac{100 - (10000 - 65.65)^{\frac{1}{2}}}{1600}$ 

La valeur de I, ou de la plus grande impression, est la solidité du segment GPIK : pour la calculer, je représente par c la circonsérence du cercle dont le diametre est l'unité, alors nery fera la circonférence qui termine l'impression, & dont G I=2 y est le diametre; 2 cy-= cy= en sera la surface; & cyadx sera un des éléments de la solidité de la sphere. Substituans pour yy sa valeur 2 ax - xx, cet élément devient 2 acx dx - cx2 dx, & en intégrant, on aura la folidité d'un segment quelconque de la sphere  $= \int (2acxdx - cx^2dx) = acx^2 - \frac{1}{2}cx^3 =$  $ex^2(a-\frac{1}{3}x)$ . Si l'on fait x=2a, on aura la folidité de la sphere entiere  $=4ca^2(\frac{1}{3}a)=$  $\epsilon a^{\lambda} \left(\frac{4}{3}a\right) = \frac{aca^{3}}{3}$ . Remarquons en passant que l'expression générale que nous venous de trouver, étant traduite en langage ordinaire, fait voir que la solidité d'un segment sphérique, est égale à celle d'un cylindre dont le rayon de la base est la sleche du segment, & dont la hauteur est le rayon de la sphere moins le tiers de la sleche. Mettant pour a sa valeur  $\frac{1}{16}$ , on a  $I = x^2 \left(\frac{1}{16} - \frac{1}{3}x\right)$ . Faisant la même substitution dans la solidité de la sphere, elle devient 40 : mais comme il s'agit ici de la sphere la moins pesante, qui n'est que le tiers de la plus pesante (291), il faut prendre le tiers de cette expression, & on aura 9.16.16.16 pour cette solidité. Il est évident qu'on peut prendre cette quantité pour représenter A, puisque l'auteur n'a en vue ici que de trouver l'expression de la dureté des spheres que le Docteur's Gravesande a soumises à l'expérience, & de seire voir que toutes les expériences donnent le même résultat : car ces spheres étant d'une même matiere, elles ont leurs masses proportionnelles à leurs volumes. Mais s'il s'agissoit de comparer les duretés de plusieurs spheres de dissérentes matieres, il seroit absolument nécessaire de prendre pour A le poids abiolu de chacune, parce que les poids sont proportionnels aux masses, au lieu que les volumes ne le sont pas. Les calculs du reste de ce Scolie sont si aisés, d'après ce que nous venons de dire, que nous ne croyons pas nécessaire de nous y arrête: plus long temps. Notre résultat est différent de celui de l'Auteur qui donne D = 200 3500; mais il est évident qu'il y a une faute dans l'original.

l'unité

<sup>\*</sup> Les trois spheres avec lesquelles le Dosteur 's Gravesande a sait ses expériences, avoient pouce  $\frac{1}{4}$ , ou  $\frac{1}{4}$  de pied, de diametre (Physicas Elementa mathematica, §. 833.). Lorsqu'il laissoit tomber la sphere la moins pesante de la bauteur de 9 pouces, ou  $\frac{3}{4}$  de pied, elle saisoit une impression sur l'argille, dont le diametre étoit de  $\frac{65}{1000}$  de celui de la sphere; c'est-à-dire, de  $\frac{65}{8000}$  de pied (Itid. 855.). Il est aisé, d'après ces données, de concevoir les calculs de ce Scolie. Soit A la sphere, ou le corps choquant de l'expérience citée, AR se corps choqué, ou l'argille sur laquelle on saisoit tomber la sphere A: soit nommé 2x le diametre SP de la sphere, 2y le diametre GI de l'impression qu'elle formoit sur l'argille, & x la prosondeur PK de la même impression, ou la steche du segment GPIK; on aura

l'unité. Celle de A, qui est la masse totale de la sphere  $=\frac{4c}{9.16.16.16}$ , ce qui donne  $\alpha = \frac{4.32.6}{9.16.16,16}$  (290.). Ces valeurs de  $\alpha$  & de I étant substituées dans l'équation  $D = \frac{\alpha(c+x)}{I}$ , donnent  $D = \frac{c+x}{6x^2(3-16x)} = \frac{2+\frac{1}{200}}{\frac{6.9}{40000}(3-\frac{41}{200})} = 205\frac{1040}{1014}$ . On aura le même résultar, à quelques petites différences près, en calculant d'après les autres expériences. On trouvera de la même maniere la valeur de D, avec quelque matiere qu'on fasse les expériences.

#### COROLLAIRE II.

(307.) Ayant trouvé la valeur de D par l'équation . . . .  $D = \frac{AB(U-V)^2 + (AB-BA)(x+t)}{(A+B)I}$ , on trouvera de même celle de D': car ayant D = D'H = D'

#### PROPOSITION XLI.

(308.) La plus grande force de percussion est celle qui agit au moment que s'acheve l'impression totale.

A l'instant de l'action de la plus grande force de percussion, la dissérencielle de  $\pi$ , ou de son égale  $\frac{DH \cdot D'H'}{DH + D'H'}$  est = 0; c'est-à-dire que  $\frac{H'dH}{DH + D'H'} + \frac{HdH'}{DH + D'H'} - \frac{HH'(DdH + D'dH')}{(DH + D'H')} = 0$ ; ou en réduisant, ...  $D'H'^2dH + DH^2dH' = 0$ ; mais cette quantité ne peut être zéro, sans que les dissérencielles dH & dH' ne soient aussi zéro; c'est-à-dire, sans que les amplitudes H & H', ou les impressions, n'aient reçu toute, l'augmentation qu'elles peuvent avoir. Donc la plus grande force de percussion est celle qui agit au moment que s'acheve l'impression totale.

# PROPOSITION XLII.

(309.) Trouver l'expression de la force de percussion π.

La force de percussion, à quelque instant du choc que ce soit, est  $\pi = \frac{DH.D'H'}{DH+D'H'}$ . Substituant, dans cette équation, la valeur de  $D' = \frac{DI}{I'}$  (307.), on aura  $\pi = \frac{D'HIH'}{I'(DH+\frac{DIH'}{I'})} = \frac{DHIH'}{HI'+H'I}$ . Substituant main-

TOME I.

tenant, dans cette équation, la valeur de  $D = \frac{1}{2}AB(U-V)^2 + (aB-BA)(x+y)$ (304), & on aura  $\pi = \frac{HH'}{HI' + H'I} (\frac{1}{2}AB(U-V)^2 + (aB-BA)(x+y)}{A+B})$ .

#### SCOLIE.

(310.) On sçait déjà que les quantités I & I' expriment les plus grandes impressions; mais on doit remarquer que les x & z sont aussi les prosondeurs des plus grandes impressions, puisque ces quantités sont introduites dans la valeur de  $\pi$ , par la substitution de la valeur de D, prise pour le cas de la plus grande impression (304.). Les quantité H & H' sont donc les seules qu'on doive regarder comme variables dans cette équation, pour obtenir les différentes valeurs de la force  $\pi$ .

#### COROLLAIRE I

(311.) La plus grande force de percussion étant celle qui a lieu, sorsque les quantités H & H' parviennent à leur plus grande valeur, il s'ensuit qu'en mettant dans l'équation les plus grandes valeurs de H & H', on aura la plus grande force de percussion.

#### COROLLAIRE II.

(312.) Dans le cas où  $B=\infty$ , V=0, &  $\frac{D}{D'}=0$ , d'où il réfulte I'=0, &  $\zeta=0^{**}$ , on aura  $\pi=\frac{H}{I}(\frac{1}{2}AU^2+ax)$ : & dans la chûte des corps par la feule action de la gravité, où l'on a  $\frac{1}{2}AU^2=ae$  (46.),  $\pi=\frac{Ha}{I}(e+x)$ .

# COROLLAIRE III.

(313.) La force de gravité sera donc à celle de percussion, comme  $\alpha$  est à  $\frac{H\alpha}{I}(e+x)$ , ou comme 1 est à  $\frac{H}{I}(e+x)$ ; ou ensin comme I est à H(e+x).

<sup>\*</sup> On pourroit penser que cette valeur de \* seroit celle de la plus grande sorce de percussion, puisqu'on l'obtient en y introduisant la valeur de D prise dans le cas de la plus grande impression, qui concourt avec celui de la plus grande sorce de percussion (308). Mais il saut remarquer qu'avant supposé la dureté D constante, on auroit la même valeur pour m, en substituant une valeur de D prise dans une autre circonstance que celle de la plus grande impression, en ayant attention à prendre la valeur de l'impression & de sa prosondeur qui correspondent à ce cas. Ainsi cette valeur de \* ne peut exprimer la plus grande sorce de percussion, que dans le cas où H & H seroient les amplitudes de la plus grande impression.

<sup>\*\*</sup> On voit facilement que pour avoir  $\frac{D}{D'}=0$ , il faut que la dureté du corps A soit infinie à l'égard de celle du corps B; alors il est évident que la plus grande impression I', & prosondeur  $\chi$  faite dans le corps A, sont chacune  $\chi$ 

# SCOLIE I.

(314.) Dans les expériences du Docteur 's Gravesande sur l'argille, on a  $H = cx(\frac{1}{6}-x)$ ; \* & (306. Voyez aussi la note de cet Art.)  $l = cx^2(\frac{1}{16}-\frac{1}{3}x)$ : donc on aura  $I = \frac{cx(\frac{1}{6}-x)}{cx^2(\frac{1}{16}-\frac{1}{3}x)} = \frac{\frac{1}{6}-x}{x(\frac{1}{16}-\frac{1}{3}x)}$ ; d'où il suit que la force de la gravité est à celle de percussion, comme 1 est à  $\frac{(c+x)(\frac{1}{6}-x)}{x(\frac{1}{16}-\frac{1}{3}x)}$  (313.). Dans la premiere expérience, on avoit  $e=\frac{1}{4}$ , & l'on a trouvé  $x=\frac{3}{4}$ . Donc la force de gravité étoit à celle de percussion, comme 1 est à  $\frac{3}{4}$  de source que la force de percussion, quoique dans un corps mou comme l'argille, & la sphere tombant seulement de 9 pouces de hauteur, étoit plus de 97 sois plus grande que celle de la gravité.

# COROLLAIRE IV.

(315.) Si  $B=\infty$ , V=0, & D=D', & qu'on ait à-peu-près H=H', I=I', z=x, on aura  $\pi=\frac{H}{2I}(\frac{1}{2}AU^2+2\alpha x)$ ; & dans la chûte des corps qui tombent par la gravité,  $\pi=\frac{Hs}{2I}(e+2x)$ .

#### COROLLAIRE V.

(316.) La force de gravité sera donc, dans ce cas, à celle de percussion, comme 1 est à  $\frac{H}{2I}(e+2x)$ .

#### SCOLIE IL.

de fer, viennent à se choquer, l'impression I qui se fait dans chacun, est presque infiniment petite par rapport à  $H(z\to 2x)$ : donc, dans ce cas, la force de percussion est presque infinie, à l'égard de celle de gravité. Prenons pour exemple le coup d'un marteau sur une enclume. Puisque I représente la grandeur de l'impression, qui doit être comme le produit de H, qui est son amplitude, par une quantité proportionnelle à sa prosondeur, que nous sçavons par l'expérience être extrêmement petite, nous pouvons supposer I=H.  $\frac{1}{k}$ , k exprimant un nombre quelconque, tel que  $\frac{1}{k}$ , soit

<sup>#</sup> H designe l'amplitude de l'impression, ou la surface du cercle qui termine l'impression (247). Or, par la note de l'article 306, cette surface est  $cy^2$ , qui devient  $cx(\frac{1}{8}-x)$  en substituant pour  $y^2$  sa valeur 2ax-xx, & ensuite pour a sa valeur  $\frac{1}{8}$ . Le résultat des calculs de ce Scolie est encore erronné; l'Auteur fait la force de gravité à celle de percussions dans le rapport de  $x \ge 109 \frac{7.6}{3.63}$ . Il est visible que c'est une saute de calcul.

encore moindre que la profondeur de l'impression, \* qui, sorsqu'elle est la plus grande, ne peut gueres être que de pied. Cette valeur de I étant donc substituée dans l'expression, on trouvera que la force de gravité est à celle de percussion, comme  $\frac{H}{2H \cdot \frac{1}{k}}$  (e+2x)= $\frac{1}{2}k(e+2x)$ ; ou, négligeant x, comme étant

est équivalente à celle qu'il prendroit en tombant librement de 10 pieds de hauteur; & si nous faisons seulement k=12000, on aura la force de gravité du marteau à celle de percussion du même marteau, comme 1 à 60000; c'est à-dire que cette derniere force sera 60000 sois plus grande que celle de la gravité; & que l'esset du marteau équivaudra à celui que pourroit causer, sur le même point où s'est donné le coup, un poids 60000 sois plus grand que celui du marteau. Ceci sussit déjà pour ne pas être étonné de l'esset prodigieux de la force de percussion.

#### SCOLIE III.

(318.) Cette théorie peut aussi s'appliquer aux cordes; car si l'on F16, 25. imagine que l'une des extrêmités d'une corde soit attachée à un point fixe E, & qu'il y ait à l'autre extrémité un poids A; si on laisse tomber ce poids d'une hauteur quelconque, il est clair que l'action qu'il exerce à la fin de sa chûte, lorsque la corde est étendue dans toute sa longueur, comme en EF, est une véritable percussion. Pour appliquer les mêmes formules à ce cas, H désignera la section perpendiculaire à la corde; D la qualité de la matiere dont elle est faire. ou sa force; I le produit de H par la plus grande quantité dont la corde s'allonge dans l'action; & enfin x la quantité dont elle s'allonge dans un cas quelconque. On remarquera, en outre, que le point fixe E, étant celui sur lequel s'exerce l'action, doit être considéré comme un corps infini: on aura donc  $B=\infty$ ,  $V=0, \frac{D}{D}=0, I'=0, &$ = 0. Ainsi la formule qui convient à ce cas est  $(312.) \pi = \frac{H}{I}(\frac{1}{4}AU + ax);$ U désignant la vîtesse du corps A à l'instant qu'il parvient au point le plus bas de sa chûte; ou bien, en supposant  $\hat{I} = \hat{H}X$ , X marquant

<sup>\*</sup> Ceci suppose que l'impression est moins étendue dans le sond qu'à la surface, ce qui a toujours lieu (252 & 294). Si l'amplitude étoit la même dans toute la prosondeur de l'impression, ce qui ne peut avoir lieu dans les corps durs & tenaces, alors \( \frac{1}{6} \) seroit égal à la profondeur de l'impression.

toute la quantité dont la corde peut s'allonger jusqu'à ce qu'elle se rompe, ou qu'elle soit sur le point de se rompre,  $\pi = \frac{1}{X} \left(\frac{1}{2} A U^2 + \alpha x\right)$ ; & lorsqu'il s'agit de la chûte des corps qui tombent par l'action seule de la gravité, cette équation devient  $\pi = \frac{\alpha}{X}(e+x)$ .

Lorsque le corps A est seulement suspendu à la corde, pour qu'elle le soutienne, sans qu'il y ait aucune chûte, e=0; donc, dans ce cas,  $\pi = \frac{ex}{x}$ ; & si le poids du corps A étoit tel qu'il s'en fallût insiniment peu qu'il ne fit rompre la corde, on auroit x=X, &  $\pi=\alpha$ ; c'est-à-dire que la force de percussion, qui, dans ce cas, est une force de pression, est égale au poids du corps, que nous pouvons appeller P. Soit nommé p le plus grand poids dont la même corde puisse supporter l'action, en supposant qu'il tombe de la hauteur e; comme cette force de resissance dans la corde est constante, nous aurons  $P = \frac{P}{X}$  (c+X) pour le point précis de sa rupture, ou pour celui où elle est infiniment près de se rompre dans la chûte du corps p \*; c'est-à-dire que le poids p qui, par sa chûte de la hauteur e, auroit précisément la force nécessaire pour rompre la corde, est donné par l'équation  $p = \frac{p_X}{c+X}$ . La quantité X est proportionnelle à la longueur de la corde, puisque chacune de ses parties s'allonge proportionnellement. Donc si nous exprimons par l la longueur de la corde, & par 1, le rapport suivant lequel elle s'allonge relativement à sa

longueur, on aura  $X = \frac{l}{n}$ , &  $p = \frac{P \cdot \overline{n}}{\epsilon + l} = \frac{Pl}{n\epsilon + l}$ .

On ne doit pas entendre ici, par l'allongement d'une corde, la quantité dont elle s'allonge effectivement aux premiers efforts qu'elle fait lorsqu'elle est neuve; mais l'allongement dont elle est susceptible, depuis l'état où elle se trouve après s'être rétablie, ayant supporté ces premiers efforts, & qu'elle vient à s'allonger de nouveau par l'action d'une puissance; cet allongement n'étant réellement que la quantité dont la corde raccourcit, en revenant dans sa longueur ordinaire, par l'effet de son élassicité naturelle.

Cette équation suit naturellement de ce que, dans la rupture de la corde par la seule suspension du poids P, on a  $\pi = \alpha = P$ ; & que, dans le cas de la même rupture par la châte du corps P de la hauteur e, on  $\alpha = P$ ; ce qui donne  $\pi = \frac{P}{X}$  (e+X). Or, comme la résistance dont la corde est capable jusqu'à sa rupture, est constante, de quelque maniere que cette rupture se sasse, on a la puissance  $\pi$ , qui produit cet esset dans le premier cas, égale à la puissance  $\pi$  qui le produit dans le second, ou  $P = \frac{P}{X}$  (e+X).

#### PROPOSITION XLIII.

(319.) Trouver le temps de la durée du choc.

Ayant vu (258.) que  $dt = \frac{dx+dy}{u-v}$ , & (277.) que u-v = ...  $\pm \left( (U-V)^2 + \frac{(aB-\beta A)(x+y)}{\frac{1}{2}AB} - \frac{(A+B)DfHdx}{\frac{1}{2}AB} \right)^{\frac{1}{2}}$ , on aura, en fubstituant cette valeur dans l'équation précédente,  $\frac{dx+dy}{\pm ((U-V)^2 + \frac{(aB-\beta A)(x+y)}{\frac{1}{2}AB} - \frac{(A+B)DfHdx}{\frac{1}{2}AB}} \right)^{\frac{1}{2}}$ ; ou en multipliant le numérateur & le dénominateur par  $\left(\frac{\frac{1}{2}AB}{(A+B)D}\right)^{\frac{1}{2}}$ , ...

$$dt = \frac{\left(\frac{AB}{2D(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}(dx+d\zeta)}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^{2}}{2D(A+B)} + \frac{(\alpha B-\beta A)(x+\zeta)}{D(A+B)} - \int Hdx\right)^{\frac{1}{2}}}$$

# COROLLAIRE I.

(320.) Dans le cas où l'on auroit à très-peu près z=0, & dz=0,

on auroit 
$$dt = \frac{\left(\frac{AB}{2D(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}dx}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^{\frac{1}{2}}}{2D(A+B)} + \frac{(\alpha B - \beta A)x}{D(A+B)} - \int H dx\right)^{\frac{1}{2}}}$$

<sup>\*</sup> Ce poids est le moindre qui puisse faire rompre la corde lorsqu'on le sait tomber de la lauteur de 100 pieds; mais si on le saisoit tomber d'une hauteur plus considérable, ce qui pourroit avoir lieu, dans la supposition présente, en disposant le point de suspension de maniere qu'il ne ginat pas le corps dans sa chûte; alors e pourroit être = 21, & ili est évident que p pourroit alors n'être que de 3 quintaux  $\frac{2}{2.1}$ ; c'est le moindre poids possible qui puisse saire rompre la corde.

# COROLLAIRE II.

(321.) Dans le cas où z=x, & dz=dx, on 2 .....

 $\frac{\left(\frac{2AB}{D(A+B)}\right)^{\frac{1}{6}}dx}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^{\frac{1}{6}}}{2D(A+B)} + \frac{2(\alpha B - \beta A)x}{D(A+B)} - \int Hdx\right)^{\frac{1}{6}}}$ 

#### COROLLAIRE III.

(322.) Pour déduire de ce second cas le précédent, il ne sera donc nécessaire que de diviser par 2 le terme dans lequel se trouve aB-BA, & de divifer ensuite toute l'expression du temps, pareillement par 2.

SCOLIE.

(323.) Il ne reste donc qu'à intégrer pour avoir la valeur de L' Cette opération dépend de la valeur qu'on donnera à H, & celle-ci dépend de la figure, de la disposition, & de la dureté réciproque des deux corps choqués. Pour cela nous pouvons supposer sHdx égale à une fonction quelconque de x avec des constantes; car quoiqu'il ne soit pas possible que cette supposition convienne à tous les corps, il s'en trouvera toujours un, ou quelques-uns auxquels elle correspondra.

PROPOSITION XLIV.

(324.) Trouver la valeur de la durée du choc, en supposant sHdx=Qx2, z=x, & dz=dx; Q étant une constante.

L'équation de l'Art. 319 se réduit, dans ce cas, à .....

 $dt = \frac{\left(\frac{2AB}{D(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}dx}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^{2}}{2D(A+B)} + \frac{2(xB-\beta A)x}{D(A+B)} - Qx^{2}\right)^{\frac{1}{2}}}$ : ou, en divisant le numé-

rateur & le dénominateur par  $Q^{\frac{1}{2}}$ , à  $dt = \frac{\left(\frac{2AB}{QD(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}dx}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^2}{2QD(A+B)} + \frac{2(\alpha B-BA)x}{QD(A+B)} - x^2\right)^{\frac{1}{2}}}$ 

Faisant, dans cette expression,  $\frac{A^{R}(U-V)^{2}}{2QU(A+B)} + \frac{(aR-PA)^{2}}{Q^{2}D^{2}(A+B)^{2}} = R^{2}$ , on

aura  $dt = \frac{\left(\frac{2AB}{R^2QD(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}Rdx}{\left(R^2-\left(x-\frac{\left(B-8A\right)}{QD(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}};$  & en intégrant, on trouvera  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\left(Arc \int \ln \frac{aB-aA}{RDQ(A+B)} + Arc \int \ln \left(\frac{x}{R} - \frac{aB-aA}{RDQ(A+B)}\right)\right),$  pour le temps dans lequel le forme, ou augmente, l'impression; & . . . .

 $\epsilon = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(C + Arc \int_{R}^{\infty} \frac{\alpha B - \alpha A}{RDQ(A+B)} - Arc \int_{R}^{\infty} \left(\frac{x}{R} - \frac{\alpha B - \alpha A}{RDQ(A+B)}\right)\right)$ , pour le temps dans lequel l'impression va en diminuant, en comptant pareillement depuis le commencement du choc, C marquant la demicirconférence d'un cercle, dont le rayon est l'unité.

#### COROLLAIRE I.

(325.) Ces deux temps doivent être égaux à l'instant où s'acheve la plus grande impression, puisque ce cas correspond à l'un & à l'autre : donc au moment de la plus grande impression, on aura Arc sin  $\left(\frac{x}{R} - \frac{aB - \beta A}{RDQ(A+B)}\right) = C - Arc sin \left(\frac{x}{R} - \frac{aB - \alpha A}{RDQ(A+B)}\right)$ .

ou Arc sin  $\left(\frac{x}{R} - \frac{aB - \beta A}{RDQ(A+B)}\right) = \frac{1}{2}C$ . Substituant cette valeur dans l'une quelconque des deux expressions du temps, on aura, pour tout le

\* Comme les calculs de cette Proposition pourroient embarrasser quelques Lecteurs, nous ellons les développer un peu plus que l'Auteur ne l'a fait.

Le dénominateur de l'expression  $dt = \frac{\left(\frac{AB(U-V)^2}{QD(A+B)}\right)^2 dx}{\pm \left(\frac{AB(U-V)^2}{2QD(A+B)} + \frac{2(aB-BA)x}{QD(A+B)} - x^2\right)^{\frac{1}{4}}}$  contient le

Ceci posé, supposons que EI représente un arc quelconque, CI son sinus, & l'arc infininiment petit li sa différencielle; si nous menons ic parallele à CI, & la perpendiculaire  $lr_a$ ainsi que le rayon IL, le triangle Iri pourra être considéré comme rectiligne, & semblable
au triangle ICL, ce qui donnera CL: IL:: ri: li. Faisant donc Cl=u, IL=r, l'arc El=a,
nous aurons li=da, ri=du,  $CL=(IL^2-CI^2)^{\frac{1}{2}}=(r^2-u^2)^{\frac{1}{2}}$ ; par conséquent la proportion
précédente se change en celle-ci  $(r^2-u^2)^{\frac{1}{2}}:r::du:da=\frac{rdu}{(r^2-u^2)^{\frac{1}{2}}}$ ; expression générale de
l'élément d'un arc de cercle, dont le sinus u, & le rayon u. Remarquons maintenant que u da est également la différencielle de l'arc u supplément de u supplémentaire, le sinus u sugmentant de u supplément de u supplémentaire, le sinus u sugmentant de u supplément de u supplément u s

Si l'on multiplie par R un des facteurs du numérateur de la valeur de de, & si l'on divise temps

Chap. VI. DE LA PERCUSSION. 153 temps que les corps emploient à former la plus grande impression,  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{1}{2}C + Arc \int \ln \frac{\alpha B - eA}{RDO(A+B)}\right).$ 

en même temps l'autre facteur aussi par R, cela n'en changera point la valeur, & donnera

$$dt = \frac{\left(\frac{2AB}{R^2DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}Rdx}{\pm \left(R^2 - \left(x - \frac{aB - \beta A}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\right)^{\frac{1}{2}}} = \left(\frac{2AB}{R^2DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{Rdx}{\pm \left(R^2 - \left(x - \frac{aB - \beta A}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\right)^{\frac{1}{2}}}\right)^{\frac{1}{2}}$$

expression dont le second facteur est absolument identique avec  $\frac{rdu}{+(r^2-u^2)^{\frac{1}{2}}}$ , & par conséquent ce second facteur représente l'élément d'un arc de cercle, dont le sinus est =  $x - \frac{\alpha B - 6A}{DO(A+B)}$ 

& le rayon = R; ou bien l'élément de son supplément à 1803.

Pour réduire l'expression de cet élément à ce qu'elle seroit, si le rayon du cercle étoit l'unité, il est évident qu'il ne s'agit que de la diviser par R; ou, ce qui revient au même, de diviser son numérateur par R2, & son dénominateur par R, afin que l'expression du sinus se trouvant aussi divitée par R, la forme nécessaire à l'intégration soit conservée. Faisant donc cette division, & multipliant en même temps le premier sacteur de de par la même quantité R, 

$$dt = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{\frac{ax}{R}}{\left(1 - \left(\frac{x}{R} - \frac{aB-BA}{RDQ(A+B)}\right)^{2}\right)^{\frac{1}{2}}}\right); \text{ quantité dont le fecond fac-}$$

teur représente l'élément d'un arc de cercle, dont le rayon = 1, & le finus =  $\frac{x}{R} - \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A+B)}$ .

Donc, si l'on integre cette équation, on aura  $s = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(Arc fin \left(\frac{x}{R} - \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A+B)}\right)\right) + M$ . (M représentant la constante qui complette l'intégrale)

Maintenant si l'on considere que cette quantité doit être zéro au commencement du choc;

c'est-à-dire, lorsque x = 0, & qu'alors  $fin\left(\frac{x}{R} - \frac{\alpha B - \beta A}{R D Q (A + B)}\right)$  devient  $fin\left(\frac{aB - \beta A}{R D Q (A + B)}\right)$ 

on aura  $\left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\left(-Arc \int_{R}^{\infty} \frac{(aB-eA)}{RDQ(A+B)}\right) + M = 0$ , & par consequent  $M = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\left(Arc \int_{R}^{\infty} \frac{aB-eA}{RQQ(A+B)}\right)$ . Substituant cette quantité dans la valeur de  $\epsilon$ , on aura enfin  $\epsilon = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\left(Arc \int_{R}^{\infty} \frac{aB-eA}{RDQ(A+B)}\right) + Arc \int_{R}^{\infty} \frac{aB-eA}{RDQ(A+B)}$ ; c'est la première valeur donnée par l'Auteur. Pour trouver la feconde, on se rappellera ce que nous venons de dire feavoir, que le fecond suleur de la valeur de de considéré comme affecté du signe —

venons de dire, sçavoir, que le second facteur de la valeur de de, considéré comme affecté du signe -,

représente l'élément du supplément d'un arc de cercle dont le sinus  $=\frac{x}{R} - \frac{aB-eA}{RDQ(A+B)}$ 

or cet are a pour expression  $C = Arc fin \left( \frac{\pi}{R} - \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A + B)} \right)$ , C designant la demi-circomférence d'un cercle dont le rayon = 1. Intégrant donc l'équation précédente sous ce dernier

point de vue, & ajoutant la meme constante pour compléter l'intégrale, on aura  $= \left(\frac{2AB}{QD(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(C + Arc \sin \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A+B)} - Arc \sin \left(\frac{x}{R} - \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A+B)}\right)\right)$ 

On remarquera qu'on a ajouté la même constante dans cette seconde intégration que dans la premiere, afin que le temps e soit toujours compté depuis le commencement du choc, c'est-à-dire, avant qu'il y eut aucune impression de formée. Si l'on avoit cherché une constante TOME L.

#### COROLLAIRE II.

(326.) Dans les corps parfaitement élastiques l'impression diminue au point que x devient = 0: donc, en substituant cette valeur de x dans la seconde équation du temps, on aura, pour l'expression de toute la durée du choc, lorsque les corps sont parfaitement élastiques,  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(C + 2Arc \sin \frac{aB-\beta A}{RDQ(A+B)}\right)$ .

#### COROLLAIRE III.

(327.) Il suit des deux Corollaires précédents, que pour les corps parsaitement élassiques, le temps de toute la durée du choc est double de celui qu'ils emploient à former la plus grande impression; ou, ce qui est la même chose, le temps qui s'écoule depuis le commencement du choc, jusqu'à ce que la plus grande impression soit achevée, est égal à celui qui s'écoule depuis le moment de cette plus grande impression, jusqu'à la fin du choc.

#### COROLLAIRE IV.

(328.) Comme les corps qui n'ont que peu, ou point d'élasticité fensible, terminent leur choc au moment de la plus grande impression, le temps de la durée du choc de ces corps sera donc . . .  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{1}{4}C + Arc \sin \frac{aB-8A}{RQD(A+B)}\right).$ 

# COROLLAIRE V.

(329.) Si l'on avoit  $\alpha = 0$  &  $\beta = 0$ , on auroit pour le temps de dans lequel se forme la plus grande impression, ou pour le temps de la durée du choc des corps qui n'ont aucune élasticité sensible,  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{4}} \cdot \frac{1}{5}C$ ; & pour celui de la durée du choc des corps d'une élasticité parsaite, ou à très-peu près parsaite,  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}C$ ,

# COROLLAIRE VI.

(330.) On voit que la quantité R, qui est l'unique qui contienne

particuliere à ce second cas, qui n'a lieu qu'après que la plus grande impression est formée, c'est-à-dire, dans la rétrogradation (277.), on auroit trouvé la même expression que la précédente, mais avec des signes contraires, comme cela doit être; alors e auroit marqué, dans ce second cas, le temps écoulé depuis l'instant où la plus grande impression est achevée jusqu'à la fin du choc; ce qui auroit sait voir aussi que ce temps est le même que celui qui s'écoule depuis le commencement du choc, jusqu'à ce que la plus grande impression soit tout-à fait formée; vérité que l'Auteur démontre plus bas, Art. 327. On voit encore clairement que le second temps que nous avons trouvé est plus grand que le premier, comme cela doit être, d'après la théorie de la percussion.

les vîtesses primitives U & V, ne se trouve point dans ces expressions du temps; il saut en conclure que dans les corps qui se choquent, sans être animés par des puissances, la durée du choc ne dépend en aucune maniere des vîtesses avec lesquelles ils se choquent; & cette durée sera toujours la même, quelles que soient ces vîtesses.

#### COROLLAIRE VII.

(331.) Si l'impression se formoit par la seule pression, ou action des puissances  $\alpha$  &  $\beta$ , les vitesses U & V étant =0, comme il arrive dans les corps pesants, lorsqu'un corps est posé sur un autre, & le presse seulement par son poids, on auroit  $R = \frac{(\alpha B - \beta A)}{DQ(A + B)}$ . Cette valeur de R étant substituée dans les expressions du temps  $t = (\frac{2AB}{DQ(A + B)})^{\frac{1}{2}}(\frac{1}{\alpha}C + Arc sin \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A + B)})$ , &  $t = (\frac{2AB}{DQ(A + B)})^{\frac{1}{2}}(C + 2Arc sin \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A + B)})$  on aura le temps dans lequel se forme la plus grande impression, & son double, qui est celui de toute la durée du choc dans les corps d'une élasticité parsaite, ou à peu près, lorsque U & V = 0; & ces expressions sont  $t = (\frac{2AB}{DQ(A + B)})^{\frac{1}{2}} \cdot C$ , &  $t = (\frac{2AB}{DQ(A + B)})^{\frac{1}{2}} \cdot 2C$ .

#### COROLLAIRE VIII.

(332.) Les temps de la durée du choc des corps, lorsqu'ils ne sont animés que par les puissances, sans le concours d'aucune vîtesse primitive, sont donc doubles des temps de la durée du choc des mêmes corps, lorsqu'aucune puissance ne les anime, & que ce sont seulement les vîtesses primitives qui produisent le choc.

# COROLLAIRE IX.

(333.) Comme les expressions du temps, dans le cas où les corps ne sont animés que par l'action des puissances, ne renferment point ces puissances, il est évident que ce temps sera le même, quelles que soient ces puissances.

# COROLLAIRE X.

(334.) Si nous supposons la prosondeur de la plus grande impression = X, on aura  $QX^2 = I(286, 287 & 324.)$ , ce qui donne  $Q = \frac{I}{X^2}$ ; & par conséquent (304.)  $D = \frac{1}{2} \frac{AP(U-V)^2 + (\alpha B - \beta A) 2X}{(A+B)I}$ ; d'où

<sup>\*</sup> On ne doit par perdre de vue la supposition qui a été saite, Art. 321, & au commentement de cette Proposition, Art. 324, qui est que  $x=\zeta$ , & par conséquent que  $x+\zeta=2x$ , ou que X+Z=2X, lorsqu'il s'agit des plus grandes impressions.

il résulte  $DQ(A+B) = \frac{\frac{1}{2}AB(U-V)^2 + (\alpha B - 8A)^2X}{X^2}$ . Celaposé, prenons l'équation  $R^2 = \frac{1}{2} \frac{AB(U-V)^2}{DQ(A+B)} + \frac{(aB-\beta A)^2}{D^2Q^2(A+B)^2}$ , & nous en déduirons  $R^{2}D^{2}Q^{2}(A+B)^{2} = \frac{1}{2}ABDQ(A+B)(U-V)^{2} + (\alpha B-\beta A)^{2} =$  $\frac{1}{2}A^2B^2(U-V) + AB(U-V)^2(\alpha B-\beta A)X + (\alpha B-\beta A)^2X^2$ , d'où l'on tire RDQ(A+B) $=\frac{1}{4}AB(U-V)^{1}+(\alpha B-\beta A)X$ . Substituant ces valeurs de DQ(A+B), & de RDQ(A+B), dans les expressions du temps t= $\left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}}\left(\frac{1}{2}C + Arc \int_{B} \ln \frac{aB-\beta A}{RDQ(A+B)}\right); \dots$ &  $t = \left(\frac{2AB}{DQ(A+B)}\right)^{\frac{1}{2}} \left(C + 2Aic \sin \frac{\alpha B - \beta A}{RDQ(A+B)}\right)$ , elles deviendront...  $t = \left(\frac{2ABX^{2}}{\frac{2}{A}B(U-V)^{2} + 2(\alpha\beta - \beta A)X}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{1}{2}C + Aic \sin \frac{(\alpha B - \beta A)X}{\frac{1}{2}AB(U-V)^{2} + (\alpha B - \beta A)X}\right)$   $t = \left(\frac{2ABX^{2}}{\frac{1}{2}AB(U-V)^{2} + 2(\alpha\beta - \beta A)X}\right)^{\frac{1}{2}} \left(C + 2Aic \sin \frac{(\alpha B - \beta A)X}{\frac{1}{2}AB(U-V)^{2} + (\alpha B - \beta A)X}\right)$ 

#### COROLLAIRE XI.

(335.) Si l'on avoit a=0 & &=0, le temps dans lequel se forme la plus grande impression, seroit  $t = \left(\frac{4X^2}{(U-V)^2}\right)^{\frac{1}{2}} \cdot \frac{1}{2}C = \frac{CX}{U-V}$ . S. C O L. I.E.

(336.) Soit, par exemple, la vitesse respective U-V, avec laquelle se choquent deux corps sphériques, d'un pied par seconde. Puisque C=3,14, on aura t=3,14.X: & si l'on suppose que la prosondeur de l'impression saite en eux pendant le choc, soit de de pied, ou d'un peu moins d'une demi-ligne, t sera = to de seconde =3614; temps véritablement beaucoup trop court pour qu'il puisse jamais être sentible. Si la dureté des deux corps étoit plus grande, l'impression seroit alors moins prosonde, & par conséquent le temps plus court; ensorte que si la dureté étoit presque infinie, le temps seroit presque infiniment petit.

#### COROLLAIRE XII.

(337.) Si les corps agissoient seulement par la pression, c'est-à-dire, feulement par l'action des puissances, on auroit U=0 & V=0, ou U-V=0; ce qui réduit le temps dans lequel se forme la plus grande impression, à  $t = (\frac{ABX}{(a^{2}-2A)})^{\frac{1}{2}} C^{**}$ . Si, outre cela, on avoit  $B = \infty$ ,

<sup>\*</sup> Il est très-aisé de voir qu'on trouve cette expression, en mettant dans le second membre de la précédente, pour DQ(A+B) su valeur, & en rédussant le tout en fraction.

\*\* Car cette expression devient  $\epsilon = \left(\frac{A^{D}X}{aB-AA}\right)^{\frac{1}{2}} \left(\frac{1}{a}C + Arc \sin(1) = \left(\frac{ABX}{aB-AA}\right)^{\frac{1}{2}}, C$ 

puisque Are fin (1)  $= \frac{1}{2}C$ .

cette expression se réduiroit à  $t = (\frac{AX}{a})^{\frac{1}{4}}$ . C. Mais, dans les corps graves, on a  $(52.)A = \frac{1}{12}a$ ; donc  $t = (\frac{1}{12}X)^{\frac{1}{4}}C$ . Si donc on suppose qu'un corps posé sur un autre, fait une impression dont la prosondeur est de  $\frac{1}{19,7192}$ , ou d'un peu plus de  $\frac{1}{120}$  de ligne  $\frac{1}{144.2.3,14.3,14}$  de pied, le temps dans lequel se formera la plus grande impression sera  $\frac{1}{(32.2.144.3,14.3,14)}$ . 3,14  $= (\frac{1}{8.12})$  de seconde,  $\frac{1}{37.2.2.144.3,14.3,14}$ .

#### COROLLAIRE XIII.

#### COROLLAIRE XIV.

(339.) Si X étoit susceptible d'être négligée à l'égard de e, cette expression du temps se réduiroit à  $t = \frac{cX}{8\sqrt{e}}$ . Si donc un corps de ser faisoit, en tombant sur une enclume, une impression dont la prosondeur sut de  $\frac{c}{110}$  de pied, ou d'un peu moins d'une demi-ligne, le temps qu'il emploiroit à saire cette impression, seroit  $t = \frac{1}{800\sqrt{e}}$ : de sorte que si ce corps étoit tombé de 36 pieds de hauteur, on auroit  $t = \frac{1}{4500} = 45$ .

# COROLLAIRE X V.

(340.) On peut trouver de la même maniere les temps dans lefquels se forment les plus grandes impressions, dans la supposition de z=0, & dz=0; c'est-à-dire, dans le cas où l'un des corps seroit insiniment dur par rapport à l'autre; car, par ce qui a été dit (322.), l'expression donnée, Art. 334, se réduit, pour ce cas, à  $t=(\frac{A^2X^2}{AB(U-V)^2+2(\alpha B-2A)X})^{\frac{1}{2}(\frac{1}{\alpha}C+Arc sin \frac{(\alpha B-2A)X}{AF(U-V)^2+(\alpha B-3C)X})$ . Il en sera de même pour tout autre cas, en intégrant l'expression générale donnée dans l'Art. 319.

<sup>\*</sup> Le dénominateur de cette fraction est le double du quarré de 3,14; c'est-à-dire qu'il est = 2.3,14.3,14.

PLANO, L.

#### PROPOSITION XLV.

(341.) Trouver le temps de la durée du choc, dans le cas où la force de percussion \u03c4 seroit constante.

Ayant trouvé ci-dessus (269.)  $(aB-\beta A-\pi(A+B))dt=AB(du-dv)$ : en intégrant cette équation (260, note.), & divisant par  $aB-\beta A-\pi(A+B)$ , il en résultera  $t=\frac{AB((u-v)-(U-V))}{aB-\beta A-\pi(A+B)}$ .

#### COROLLAIRE I.

(342.) Dans le cas de la plus grande impression, on aura...  $t = \frac{-AB(U-V)}{aB-BA-a(A+B)} = \frac{AB(U-V)}{a(A+B)-(aB-BA)}.$ 

#### COROLLAIRE II.

(343.) Si l'on avoit V=0, &  $B=\infty$ , il en résulteroit  $t=\frac{A(u-U)}{u-x}$  & dans le cas de la plus grande impression,  $t=\frac{AU}{u-x}$ .

# PROPOSITION XLVI.

(344.) Trouver le centre de percussion.

Supposons le corps divisé en un nombre infini de petits corps, ou considérons-le comme un système composé d'un nombre infini de petits corps A, B, C, &c. liés entre eux, lequel tourne sur un axe quel conque donné & sixe E, avec une vîtesse angulaire déterminée. Supposons encore qu'à chacun des petits corps A, B, C, &c., il y ait une puissance a, B, \gamma, &c. qui retarde son mouvement, & que toutes ces puissances agissent suivant des directions paralleles DA, FB, GC, &c. Soit de plus P la distance de l'axe au plan parallele au plan directeur qui passe par le centre de gravité; u la vîtesse que perdroit ce centre; A', B', C', &c. les distances EA, EB, EC, &c. de chacun des corps A, B, C, &c. à l'axe; & A, &, &, &c. , &c. les angles EAD, EBF, ECG, que ces distances forment avec les directions suivant lesquelles les puissances agissent.

Cela posé, nous aurons  $P:u:A':\frac{A'u}{P}$ , vîtesse que perdra le corps A dans le sens de la perpendiculaire à EA: par la même raison,  $\frac{B'u}{P} & \frac{C'u}{P}$ , &c. seront celles que perdront les autres corps selon les perpendiculaires à EB, EC, &c.; &c par conséquent  $\frac{A'u}{P \int hu}$ ,  $\frac{B'u}{P \int hu}$ , &c. sont les vîtesses que doivent imprimer

4

les puissaces  $\alpha$ ,  $\beta$ ,  $\gamma$ , &c., pour qu'il en résulte les premieres \*. Nous aurons donc (32.)  $\alpha t = \frac{AA'u}{P fin \delta}$ ,  $\beta t = \frac{BB'u}{P fin \delta}$ ,  $\gamma t = \frac{CC'u}{P fin \xi}$ , &c. d'où l'on déduit  $\alpha = \frac{AA'u}{P t fin \delta}$ ,  $\beta = \frac{FB'u}{P t fin \delta}$ ,  $\gamma = \frac{CC'u}{P t fin \xi}$ , &c.

Supposons maintenant que x soit la distance de l'axe au plan parallele au plan directeur dans lequel se trouve le centre de percussion. Par cette supposition, x-A' sin A', x-B' sin e, x-C' sin  $\xi$ , &c. feront les distances de chacunes des puissances à ce même plan; par conséquent les moments de chaque puissance, relativement au centre de percussion, seront  $\frac{AA'u(x-A')\sin x}{Pt\sin x}$ ,  $\frac{BB'u(x-B')\sin x}{Pt\sin x}$ , &c.: & pour qu'il n'y ait point de rotation sur ce centre, il faut (138.) que la somme de ces moments soit égale à zéro; ou en divisant par  $\frac{u}{Pt}$ , il faut qu'on ait  $\frac{AA'(x-A')\sin x}{\sin x}$  +  $\frac{CC'(x-C')\sin \xi}{\sin x}$  + &c. = 0; d'où l'on tire . . . . . .  $\frac{AA'x}{\sin x}$  +  $\frac{BB'x}{\sin x}$  +  $\frac{CC'x}{\sin x}$  + &c. =  $AA'^2$  +  $BB'^2$  +  $CC'^2$  + &c.; & par conséquent  $x = \frac{AA'^2 + BB'^2 + CC'^2 + 6c}{AA'^2}$ , distance du centre de percussion au plan directeur qui coïncide avec l'axe.

#### COROLLAIRE I.

(345.) Le dénominateur  $\frac{AA'}{fin} + \frac{BB'}{fin} + \frac{CC'}{fin} + & & \text{c. est comme la fomme des puissances } = \frac{AA'u}{Pt fin}, & = \frac{BB'u}{Pt fin}, & & \text{c. , & le numérateur est comme la fomme de leurs moments : donc <math>x$  sera la distance de l'axe au centre desdites puissances, & par conséquent (104 & 154.) une puissance égale à la somme de toutes les autres, placée au centre de percussion fera le même effet : ensorte que s'il y avoit un obstaplacé au point où se trouve le centre de percussion, la percussion se feroit entiérement sur lui, & l'équilibre requis auroit lieu.

# COROLLAIRE II.

(346.) Si le corps qui tourne étoit un plan coincidant avec l'axe,

<sup>\*</sup> Car la vîtesse que peut produire la puissance  $\alpha$ , qui tend à retarder le mouvement du corps A suivant la direction DA (75 & 129, premiere note), est à la vîtesse perpendiculaire à EA qui en résulte :: 1: sin  $\epsilon$ . Or cette vîtesse perque perpendiculairement à EA, est  $\frac{A'u}{E}$ : donc celle que doit imprimer la puissance  $\alpha$ , pour que celle-ci ait sieu  $\frac{A'u}{E}$  à ainsi des autres.

#### COROLLAIRE III.

(347.) Si on suppose l'axe à une distance infinie, ce qui est la même chose que de supposer que le corps ne tourne point, comme il arrive dans les corps qui tombent par la seule action de la gravité; dans ce cas les deux centres coïncideront ensemble, & avec le centre de gravité: car, dans cette supposition, tous les angles A, e, E, &c. sont égaux, & ce cas se réduit à celui qui est donné dans le Corollaire précédent \*\*.

#### COROLLAIRE IV.

(348.) Dans tout autre cas où les angles  $\delta$ ,  $\epsilon$ ,  $\xi$ , &c. ne servient pas égaux, on n'auroit pas  $PM = \frac{AA'}{fin} + \frac{BB'}{fin} + \frac{CC'}{fin} + \frac{CC'}{f$ 

#### COROLLAIRE V.

(349.) Si le corps, au lieu de choquer l'obstacle par son centre de percussion, le choquoit dans un point plus proche de l'axe; comme si le levier EB, au lieu de choquer l'obstacle par le point F, où l'on suppose qu'est le centre de percussion, le choquoit par le point A; dans ce cas l'obstacle ne soussirioit que la percussion résultante des moments d'inertie de EA, & autant de la partie AB. L'excès des moments de la partie AB sera supporté entiérement par les sibres du levier, de la manière que nous l'avons expliqué (208.), avec cette seule dissérence que, dans l'endroit cité, il ne s'agit que de

\* Il faut faire attention que  $\frac{x}{\sin \delta}$  est la distance du centre de percussion à l'axe fixe, puisque cette distance est l'hypothénuse d'un triangle reclangle, dont un des angles =  $\delta$ , & le côcé opposé à cet angle = x. Donc  $\sin \delta$ : 1::  $x : \frac{x}{\sin \delta}$ .

l'effet

<sup>\*\*</sup> D'ailleurs ceci se déduit immédiatement de la formule; car, dans se cas présent, toutes ses distances étant = A', le numérateur & le dénominateur peuvent se diviser par A': par conséquent la formule se réduit à celle qu'on a trouvée (95.) pour la distance du centre de gravité à un axe quelconque. On voit encore que tous les angles  $\ell$ ,  $\ell$ ,  $\xi$  sont égaux; car les liques AE, BE, CF sont censées paralleles.

l'effet d'une seule pression, au lieu qu'il s'agit ici de celui d'une percussion qui, selon les circonstances, peut être beaucoup plus grande, comme on l'a déjà vu.

SCOLIE.

(350.) Tous les Auteurs (1) qui ont traité cette matiere, ont enseigné, jusqu'à présent, que les centres d'oscillation & de percussion sont toujours les mêmes. Il faut cependant en excepter Jean Bernoulli, qui a donné quelques idées qui annoncent qu'il pensoit que cette proposition pouvoit n'être pas généralement vraie.

Pour être absolument convaincu sur ce point, il suffit de considérer que le centre d'oscillation d'un triangle isocelle, qui tourne latéralement autour de son sommet, est éloigné de ce sommet de la quantité  $\frac{3}{4}a + \frac{b^2}{4^2}$ , a marquant la hauteur du triangle, & b sa base, tandis que le centre de percussion en est seulement éloigné de  $\frac{3}{4}a^*$ .

Analyse des insiniment petits, par M. Stone, Sech. VII.

Physices Elementa Mathematica, par le Dr. 's Gravesande, T. I, L 2, Ch. 5, No. 1080Johannis Bernoulli opera omnia, Tom. 4. Remarques sur l'Analyse des insiniment petits-

\* La formule pour trouver la distance du centre d'oscillation d'un corps quelconque à l'axe. fixe, est \$\frac{S}{PM}\$ (189-), \$S\$ marquant la somme des moments d'inertie; c'est-à-dire, la somme des produits de chaque particule du corps par le quarré de sa distance à l'axe fixe: \$P\$ la distance du centre de gravité du corps au même axe; & \$M\$ la masse du corps. Pour appliquer cette formule à l'exemple que l'Auteur propose, soit le triangle isocelle \$ABC\$, tournant latéralement autour de son sommet, c'est-à-dire, autour d'un axe qui passant par son sommet, est perpendiculaire à son plan; & soit nommé a la hauteur \$BD\$ de ce triangle, & \$b\$ sa base \$AC\$. Pour trouver \$S\$, je considere que le moment d'inertie d'une particule quelconque \$m\$ de ce triangle, c'est-à-dire, de la differencielle \$dM\$ de sa masse, est = \$dM.mB^2\$, & par conséquent \$\sum\_{MM} \frac{M^2}{M^2} = S\$. Maintenant. si, par l'axe fixe, on conçoit deux plans \$EF\$, \$BD\$ perpendiculaires entre eux, & si de chaque point \$m\$ de la masse du corps, ou, dans le cas présent, de la surface du triangle, on abasses des perpendiculaires \$mt\$, \$mr\$ sur chacun de ces deux. plans, il est évident que \$mB^2 = mr^2 + mc^2 = mr^2 + rB^2\$, & que \$dM.mE^2 = dM.mr^2 + dM.rB^2\$, & par conséquent \$S = st dM.mr^2 + st dM.rB^2\$, c'est à-dire que, pour avoir \$S\$, il faut premère: la somme de tous les moments d'inertie par rapport au plan, ou à l'axe \$BD\$, plus, la somme: des mêmes moments par rapport au plan, ou à l'axe \$EF\$ perpendiculaire à \$BD\$.

Pour trouver la première somme de moments, soit mené deux lignes infiniment voisiness se su deux lignes i

Pour trouver la premiere somme de moments, soit mené deux lignes infiniment voisiness  $g^{i}$ , ik, paralleles à BD, soit sait ik = y, & kD = x: afors hk = dx, & ydx représentera la fomme de toutes les particules dM comprises dans l'espace différenciel ghik, & par conséquence  $x^{i}$ , ydx sera la fomme de leurs moments d'inertie; & en intégrant,  $fx^{i}$ , ydx sera la fomme: des moments d'inertie du triangle rectangle ADB. Les triangles semblables Aki & ADB don—

priques, on a ki, ou  $y = a - \frac{2x}{b}$ , & par conféquent  $\int x^2 y dx = \int \left(ax^2 dx - \frac{2ax^2 dx}{b}\right) = \frac{ax^2}{3}$ . Cette intégrale se réduisant à zéro, lorsque x = 0, il n'y a point de constante. Le

TOME L. X

Fig. 3

<sup>(1)</sup> Christiani Wolfii Elementa Mathefeos, Tom. 1. Elementa Mechanica, Ch. XII.

Ainsi on voit que si b est plus grand que a, le centre d'oscillation tombe hors du triangle, & que par conséquent il est impossible qu'il

ajouter; faisant donc  $x = \frac{1}{3}b$ , afin d'avoir tous les moments du triangle ADB, on a  $\frac{ab3}{96}$ 

Si dans la même expression on sait  $x = -\frac{1}{2}b$ , il est évident qu'on aura la somme des moments d'inertie du second triangle DBC, & cette somme sera  $= -\frac{7ab^3}{96}$ . Cotte derniere somme étant retranchée de la précédente, puisqu'elle appartient à un corps situé de l'autre côté de l'axe BD, on aura la somme totale des moments du triangle ABC par rapport à l'axe BD, ou  $\int dM_0 mr^2 = \frac{ab^3}{12}$ .

Pour avoir maintenant la même somme par rapport au plan, ou à l'axe EP, je mene les lignes f, ps infiniment proches, je fais  $qf = \gamma'$ ,  $B \cap = x'$ ; en contéquence la somme des particules comprises dans l'espace différenciel pqf's sera  $= \gamma' dx'$ ; dx' dx' sera la tomme des moments d'inertie de toutes les particules comprises dans cet espace; & l'intégrale  $fx'^2 \gamma' dx'$  sera la somme des moments d'inertie pour tout le triangle ABC. Les paralleles AC, qf, donnent BD:BO:AC:qf, ou  $a:x':b:y'=\frac{bx'}{a}$ ; substituant cette valeur de y' dans l'expression précédente, elle devient  $\int \frac{bx'^3 dx'}{a} = \frac{bx'^4}{a}$ . Faisant x'=a, on a  $\frac{ba^3}{4}$ , pour la somme des moments d'inertie de tout le triangle ABC, par rapport au plan, ou à l'axe EF, ou  $fdM_{of}B^2 = \frac{ba^3}{4}$ . Ajoutant donc cette somme de moments avec la précédente, on a  $S = \frac{ba^3}{4} + \frac{ab^3}{4^2} = \frac{3ba^3 + ab^3}{4}$ .

Chacun sçait que  $P=\frac{2}{3}a$ ; on peut d'ailleurs le déduire aisément de ce qui a été dit dans PArt. 124.  $M=\frac{1}{2}ab$ ; ainsi  $PM=\frac{a^ab}{3}=\frac{4a^ab}{12}$ . Donc  $\frac{N}{PM}=\frac{a^b-3}{4a^a-3}=\frac{3}{4}a+\frac{b}{4a}$ ; quantité que l'Auteur donne pour la distance du centre d'oscillation du triangle isocelle ABi à l'axe fixe. On trouvera, par des procédés absolument semblables, que la distance du centre de percussion au sommet du triangle est de  $\frac{1}{4}a$ , lorsque la percussion est un maximum; ce qui justifie la remarque de notre Auteur. On voit combjen il est important, dans la recherche de ces sortes de centres de distinguer les plans mus, ou balancés, sur un axe qui leur est parallele, de ceux qui sont mus, ou balancés, sur un axe qui leur est parallele, de ceux qui sont mus, ou balancés, sur un axe qui leur est parallele à son plan, sel que l'axe EF, le centre d'oscillation du triangle autour d'un axe parallele à son plan, sel que l'axe EF, le centre d'oscillation auroit été consondu avec celui de percussion (340.); car alors  $S=\frac{ba^3}{4}$  &  $\frac{S}{PM}=\frac{3}{4}a$ . On remarquera, en passant, que Descartes avoit, longtemps auparavant Huvgens, distingué ces deux sortes d'oscillations. Voyez ses Lettres 85, 86

La principale, & même la seule difficulté de ces sortes de recherches, consiste à trouver la somme des moments d'inertie. Or cette détermination devient très-aisée, lorsque la nature du corps peut être exprimée par des équations. Il saut toujours suivre un procédé analogue à celui que nous venons d'exposer. Les deux sormules  $\int x^2 \cdot y dx$ , &  $\int x'^2 \cdot y' dx'$  sont générales pour tous ces corps, en saisant attention que y & y' ne représentent pas des lignes, lorsqu'il s'agit des solides, mais les surfaces produites par les plans ik, qf paralleles aux plans perpendiculaires. ED, EE, qui passent donc Y & Y' ces surfaces, les formules générales seront jxxY ax & \( \subseteq x' \cdot Y' \dx \), Si le corps n'est pas susceptible d'etre exprimé par des équations, on pourra le diviser en parties, comme des pyramides, des parallésipipedes, &c. & chercher séparément la somme des moments d'inertie de chaque partie; la réunion de ces différentes sommes sera la valeur de S. On remarquera encore que le calcul ne donne pour S qu'une quantité relative au volume, & non à la masse du corps: ainsi lorsqu'il s'agira de comparer ensemble plusieurs mouvements de rotation de corps d'une densité dissérente, il faudra multiplier la valeur de S trouvée pour chaque corps par la densité de ce corps, qui est toujours relative à celle d'un autre corps (12.)

PLANCE E

Chap. VII. DU MOUVEMENT SUR LES SURFACES. 163 coïncide avec le centre de percussion; puisque le triangle ne peut toucher, & par conséquent choquer un obstacle, par un point qui est hors de lui-même. Si nous réduisons le triangle à une moindre hauteur, relativement à sa base, à mesure que cette hauteur diminuera, le centre d'oscillation s'éloignera de plus en plus de l'axe; tandis que ce sera le contraire du centre de percussion: ensorte que, si la hauteur du triangle devenoit infiniment petite, le centre d'oscillation seroit à une distance infinie de l'axe, tandis que le centre de percussion resteroit toujours à ½a, & par conséquent dans la disposition qui convient pour l'équilibre des moments autour du point où se sait le choc.

# CHAPITRE VII.

Du Mouvement des Corps posés sur des surfaces.

(351.) Nous ferons abstraction, dans ce Chapitre, des impressions qui doivent se former dans les corps, par l'action des puissances qui les compriment, asin que les calculs soient, pour ce moment, plus faciles. Nous supposerons, pour la même raison, que les corps sont également denses, & que les puissances sont appliquées à leurs centres de gravité.

## PROPOSITION XLVII.

(352.) Trouver les espaces que parcourent deux spheres poussées par une puissance.

Si deux spheres A & B se touchent en D, & que l'une A soit poussée dans la direction AC par la puissance  $\alpha$  appliquée à son centre de gravité A, cette sphere ne tournera point (138.), & la puissance  $\alpha$  peut être décomposée en deux autres, l'une qui agisse suivant la tangente DE, & l'autre suivant la perpendiculaire AD qui passe par les centres des deux spheres A & B. Nommant  $\Sigma$  l'angle DAE, la puissance qui agit suivant DE sera  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , & celle qui agit suivant  $AD = \alpha$  cos  $\Sigma$ . En vertu de cette puissance, dont la direction passe par les centres A & B, la sphere A doit se mouvoir dans la direction AD; mais elle ne peut le faire sans pousser l'autre sphere B dans la même direction, laquelle passant par son centre B, ne produira, dans cette sphere, aucun mouvement de rotation, mais seulement un mouvement dans la même direction. Les deux spheres suivront donc précisément la direction AB, en verture deux spheres suivront donc précisément la direction AB, en verture

170920

EXAMEN MARITIME, Liv. I.

164

de la puissance  $\alpha$  cos  $\Sigma$ , sans pouvoir se déranger d'aucun côté, & doivent parcourir l'une & l'autre l'espace différenciel  $\frac{des states cos \Sigma}{A+B}$  (35.). Quant à l'autre puissance  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , elle ne peut agir que sur la sphere A, à cause de sa direction parallele à la tangente DE, suivant laquelle elle ne peut avoir d'action sur la sphere B. Donc l'espace différenciel que parcourra le centre de gravité de la sphere A, suivant cette direction, sera  $\frac{des states sin \Sigma}{A}$ .

# COROLLAIRE I.

(353.) Si la sphere B est d'une grandeur infinie, sa surface dans le point du contact coıncide avec le plan tangent DE: dans ce cas, l'espace différenciel que parcourront les centres de gravité des deux spheres, suivant la perpendiculaire AD, sera, comme auparavant,  $\frac{des de cos \Sigma}{A+B}$ ; & celui que parcourra la sphere A, suivant la direction de la tangente, ou du plan DE, sera  $\frac{des de s s n}{A}$ .

#### COROLLAIRE II.

(354.) Si l'on suppose la sphere B, non-seulement d'une grandeur infinie, mais encore d'une quantité de matiere, ou d'une masse infinie, l'espace parcouru par son centre de gravité sera  $\frac{disdux cos E}{A+\infty} = 0$ ; d'où l'on voit que, dans ce cas, la surface de la sphere B, ou le plan tangent DE demeurera immobile; la sphere A n'aura de même aucun mouvement suivant la direction AD, & il lui restera seulement le mouvement suivant la tangente, lequel lui sera parcourir l'espace différenciel  $=\frac{distute sin E}{A}$ .

# COROLLAIRE III.

(355.) Supposant que la sphere A étant posée sur une surface quelconque immobile, plane, ou courbe BC, soit animée par la puissance α, appliquée à son centre de gravité, & agissant suivant la direction EA; si l'on mene la tangente, ou le plan tangent FG par le point de contact C, on peut supposer que ce plan est la surface d'une sphere infinie en grandeur & en masse, sur laquelle est posée l'autre sphere A: par conséquent cette derniere sphere n'aura d'autre mouvement que celui suivant la tangente FG, en vertu de la puissance α sin Σ, Σ exprimant l'angle AEH que sorme la direction EA, avec la perpendiculaire EH à la tangente.

PLANC. II. Fig. 30.

# Chap. VII. DU MOUVEMENT SUR DES SURFACES. 185.

(356.) On démontrera la même chose de tout autre point de la surface courbe sur laquelle se trouve la sphere. Ainsi, prenant le point B de la courbe pour l'origine, & les abscisses x sur la ligne BL parallele à la direction EA; & nommant a la longueur de la courbe BC, on aura CM = dx; CN = da, & le sinus de l'angle  $AEH = CNM = \sin \Sigma = \frac{dx}{da}$ ; d'où il suit que la puissance qui anime la sphere A, suivant la direction de la tangente dans tous les points de la surface courbe sur laquelle elle est posée, ou suivant les espaces différenciels sur lesquels elle se trouve, sera  $\frac{dx}{da}$ .

#### COROLLAIRE V.

(357.) Supposons que u soit la vitesse qu'acquiert la sphere dans un point quelconque de la surface; nous aurons (19.)  $\frac{*dx dt}{Ada} = du$ ; mais (29.)  $u = \frac{da}{dt}$ : donc, en multipliant les deux équations, on aura  $\frac{*dx}{A} = udu$ , & en intégrant  $u^2 - U^2 = \frac{2 \int u dx}{A}$ ; ou  $u^2 = \frac{2 \int a dx}{A} + \frac{1}{2} U^2$  U marquant la vitesse qu'avoit la sphere à l'origine B.

#### COROLLAIRE VI

(358.) Si a est constante, comme l'est la gravité à de petites distances de la surface de la terre, on aura  $u^2 = \frac{2\pi x}{A} + U^2$ ; ou, en substituant la valeur de  $\alpha = 32A$  (52.),  $u^2 = 64x + U^2$ : c'est-à-dire que les vîtesses avec lesquelles les corps graves tombent le long des surfaces, ne dépendent en aucune maniere de la nature de ces surfaces, de leur plus ou moins grande courbure, ni de leur plus ou moins grande courbure, ni de leur plus ou moins grande inclinaison par rapport à l'horison, mais seu-lement de la hauteur x d'où ils tombent, & de la vitesse initiale U, avec laquelle ils commencent leur chûte.

# COROLLAIRE VII.

(359.) Si cette vîtesse primitive U étoit zéro, ou si la sphere commençoit à tomber depuis le repos, on auroit, dans ce cas,  $u^2 = 64x$ , ou  $u = 8 \sqrt{x}$ , comme on l'a vu, Art. 52.

# COROLLAIRE VIII.

( 360.) Si B étant l'origine, la sphere, ou le corps grave, avoit à descendre le long de dissérentes surfaces planes ou courbes,

PLANE, II. BL, BC, BD, EE, avec la même vîtesse initiale; la vîtesse qu'auroit ce corps en arrivant à l'horisontale LE, seroit toujours la même, & dons tous les cas =V  $64x-U^2$ ; ou, lorsque U=0,  $=8 \lor x=8 \lor BL$ .

#### COROLLAIRE IX.

(361.) Si la sphere avoit à parcourir le plan DE, l'angle DBE étant droit, on auroit  $\frac{dx}{da} = \frac{DB}{DE}$ ; & l'équation  $\frac{adx dt}{Ada} = du$  se réduiroit à  $\frac{adt}{A} \frac{DB}{DE} = du$ ; & en intégrant, dans le cas des corps graves, à  $\frac{32...DB}{DE} = u - U$ : ensorte que les différences des vîtesses qu'acquerra la sphere dans sa chûte par le plan DE, sur sa vîtesse initiale, BE étant horisontale, seront en raison composée du temps, & de la quantité  $\frac{DB}{DE}$ , ou du sinus de l'angle DEB que forme le plan avec l'horisontale.

# COROLLAIRE X.

(362.) Si l'on substitue dans l'équation  $u = \frac{ds}{dt}$ , ou udt = da, la valeur de u trouvée ci-dessus (357.), qui est  $u = (\frac{2fadx}{A} + U^2)^{\frac{1}{a}}$ , on aura  $da = dt (\frac{2fadx}{A} + U^2)^{\frac{1}{a}}$ ; ou si l'on suppose U = 0,  $da = dt (\frac{2fadx}{A})^{\frac{1}{a}}$ . Et l'on trouve ensuite pour les corps graves, qui tombent librement depuis le repos,  $da = 8dt \lor x$ ; & s'ils tomboient par le plan DE, comme dans ce cas,  $\frac{DB}{DE} = \frac{x}{a}$ , ou  $x = \frac{s \cdot DB}{DE}$ , on auroit  $\frac{ds}{\sqrt{a}} = 8dt (\frac{DB}{DE})^{\frac{1}{a}}$ ; d'où l'on tire, en intégrant,  $2 \lor a = 8t (\frac{DB}{DE})^{\frac{1}{a}}$ ; c'est-à-dire que les espaces parcourus par un corps grave qui descend, depuis le repos, sur un plan incliné, sont en raison composée des quarrés des temps, & de la quantité  $\frac{DB}{DE}$ ; ou du sinus de l'angle DEB que forme le plan avec l'horison.

# COROLLAIRE XI.

(363.) De l'équation précedente  $da = dt \left(\frac{2\int adt}{A} + U^2\right)^{\frac{1}{2}}$  on déduit aussi  $dt = \frac{da}{\left(\frac{2\int adx}{A} + U^2\right)^{\frac{1}{2}}}$ ; ou si l'on avoit U = 0,  $dt = \frac{da}{\left(\frac{2\int adx}{A} + U^2\right)^{\frac{1}{2}}}$ , équation qui, dans le cas des corps graves, devient  $dt = \frac{da}{8\sqrt{x}}$ ; & si c'est par

Chap. VII. DU MOUVEMENT SUR DES SURFACES. 167 le plan DE que la fiphere fait sa chûte, on aura  $dt = \frac{da}{8\sqrt{aDB}}$ ; & Plane. II. en intégrant,  $t = \frac{1}{4} \sqrt{\frac{a \cdot DE}{DB}}$ .

## COROLLAIRE XII.

(364.) Si la sphere, ou le corps pesant, tomboit librement, ou verticalement, on auroit a=x, &  $dt=\frac{dx}{8\sqrt{x}}$ ; ou, en intégrant,  $t = \frac{1}{4} \sqrt{x}$ : c'est aussi ce qu'on a vu à l'Art. 52.

# PROPOSITION XLVIII.

(365.) Trouver la durée de la chûte des corps graves par la Cycloïde. Fio. 33. Supposons que ce soit la Cycloïde DABE, que la sphere, ou le corps grave, doit parcourir en tombant, FHIE étant son cercle générateur, dont FE = D est le diametre. Soit A le point d'où le corps commence à tomber depuis le repos; & soit enfin FG=b, & GC = x. Par la propriété de la Cycloide, son arc BE = 2IE; c'est-à-dire que l'arc BE de la Cycloïde est égal à deux sois la corde IE de son cercle générateur \*. Mais, par la propriété du cercle, on

\* Chacun sçait que la Cycloide, autrement dite Trochoide, ou Roulette, est la courbe DMBE, décrite par un point D de la circonsérence d'un cercle DTS qui roule sur une droite DF. Chaque clou des roues des voitures décrit en l'air une Cycloïde, lorsque la voiture se meut en roulant sur une même ligne. On voit, par cette génération, que la ligne DF, qui est la demi-base de la Cycloide, est égale à la demi-circonsérence du cercle générateur, puisque tous les points de la demi-circonsérence DbS se sont appliqués sur la ligne DF, tandis que le point décrivant D a tracé la demi-Cycloide DMBE. Le point E s'appelle le point culminant, & la ligne FE l'axe de la Cycloïde On voit encore que, fi par différents points M, B de la courbe, on mene des ordonnées MO, BL perpendiculaires fur l'axe, les parties MP, BL de ces ordonnées compriles entre la Cycloïde & la circonférence du cercle générateur déc it fur l'axe comme diametre, font respectivement égales aux arcs EP, EL compris entre le point culminant & ces ordonnées. Car si l'on suppose le cercle générateur DTS parvenu en N, dans la position NMP, se point décripant O servenu en M, tous les points de l'arc NMdans la position NMR, se point décrivant D sera parvenu en M, tous les points de l'arc NM se seront appliqués sur DN, & l'on aura DN = Arc NM = Arc FP, par conséquent FN = Arc EP. Mais FN = OQ = OP + PQ = QM + PQ = MP: donc MP = Arc EP. On démontrera la même chose pour tous les autres points. Venons à la démonstration de la propriété dont notre Auteur fait usage.

Soit mené les deux ordonnées BC, bc, infiniment voisines, qui coupent la circonférence du cercle générateur aux points I, i; par les points B, I foit abaissé sur be les perpendiculaires Bq, Ir, & par le point B soit mené la parallele Be au petit arc li ; les triangles Iri, Eqh pourront être regardés comme rectilignes, & l'espace IiBs sera un parallélogramme. Cela posé, si l'on fait le sinus verse de l'arc El, sçavoir, EC = x, CI = v, EF = D; on auta FC = D - x, Cc = Ir = Bq = dx, ri = qs = dy, & l'équation du cercle générateur sera yv = Dx - xx Par la nature de la Cycloïde nous venons de voir que BI = Arc EI, & que bi = Arc Ei; donc bi - BI = Arc Ei - Arc EI, ou bi - is, ou sb = li, & par conséquent qb = qs + sb = ri + li = dv + li, = dv + da', en nommant a'l'arc EI. Si, par le centre EI, on mene le rayon LI, les triangles semblables CLI, ril donnent IC, on (Dx-xx): IL, ou D:

Prane. II. F10. 33.

a  $IE = \sqrt{D(D-b-x)}$ : donc l'arc  $BE = 2\sqrt{D(D-b-x)}$ ; &  $f_x$ différencielle  $da = \frac{-dx\sqrt{D}}{\sqrt{D-5-x}}$ , qui donne celle de l'arc  $BA = da = \frac{1}{2}$  $\frac{dx\sqrt{D}}{\sqrt{D-b-x}}$ \*. On aura donc, dans la Cycloïde (363.), lorsque le corps grave commence à tomber depuis le repos,  $dt = \frac{1}{8\sqrt{Dx-bx-x^2}}$ . ou , en multipliant le numérateur & le dénominateur par  $\frac{b}{a}(D-b),dt=\frac{\sqrt{D}}{4(D-b)},\frac{\frac{1}{4}(D-b)dx}{\sqrt{Dx-bx-x^2}};$  & en intégrant  $t=\frac{\sqrt{D}}{4(D-b)}\int \frac{\frac{1}{4}(D-b)dx}{\sqrt{Dx-bx-x^2}}.$  Mais  $\int \frac{\frac{1}{4}(D-b)dx}{\sqrt{Dx-bx-x^2}},$  est l'arc de cercle dont le diametre est D-b=GE, & x le sinus verse (Voyez la premiere note de cet Article.). Donc, si fur le diametre GE on décrit le cercle GKE, on aura l'Arc GK=  $\int_{\sqrt{Dx-bx-x_i}}^{\frac{1}{2}(D-b)dx} \frac{dx}{\sqrt{Dx-bx-x_i}}; & \text{par conféquent dans la Cycloïde on aura } i = \frac{\sqrt{D.(Arc GK)}}{4(D-b)}$ 

#### COROLLAIRE L

(366.) Si le corps parcouroit dans sa chûte tout l'arc ABE, Farc GK deviendroir le demi-cercle entier GKE, &  $\frac{GKE}{D-b} = \frac{GKB}{GE}$ , sera le rapport de la demi - circonférence au diametre. Appellant

Ir, ou dx:  $Ii = da! = \frac{\frac{1}{2}Ddx}{(Dx-xx)^{\frac{1}{2}}}$ ; expression générale de l'élément d'un arc de cercle dont x est le sinus verse, & D le diametre. Substituant cette valeur de da' dans celle de bq. on aura  $bq = dy + \frac{\frac{1}{2}Ddx}{(Dx - xx)^{\frac{1}{2}}}$ ; mais, en différenciant l'équation du cercle, on a dy = $\frac{\frac{1}{2}Ddx-xdx}{(Dx-xx)^{\frac{1}{2}}}; \text{ donc } qb = \frac{\frac{1}{2}Ddx-xdx}{(Dx-xx)^{\frac{1}{2}}} + \frac{\frac{2}{2}Ddx}{(Dx-xx)^{\frac{1}{2}}} = \frac{Ddx-xdx}{(Dx-xx)^{\frac{1}{2}}}. \text{ Par la propriété du triangle } Bb^2 = Bq^2 + qb^2; \text{ nommant donc a l'arc } EB, & mettant à la place des lignes leurs.}$ valents algébriques, on a  $dz^2 = dx^2 + \frac{D^2/x^2 - 1Dxdx^2 + x^2/x^2}{Dx - xx} = \frac{D^2/x^2 - 2xdx^2}{Dx - xx} = \frac{Ddx^2}{x}$ , en divisant le numérateur & le dénominateur par D-x. Donc  $dx = dx\sqrt{\frac{D}{x}}$ ; expression générale de Rélément d'un arc de Cycloide, d'où l'on tire, en intégrant, a=2/Dx: c'est la valeur de l'arc EB de la Cycloide. Mais, par la propriété du cercle EF, ou D: El :: EI: LE, ou x; donc  $EI^1 = Dx$ , &  $EI = \sqrt{Dx}$ ; donc l'arc BE est double de la corde EI.

Il suit de là, que la longueur de la demi Cycloide DE est double du diametre EF du cercle générateur, ou que la longueur entiere de la Cycloide est quadruple du diametre EF. Cette courbe qui a fixé l'attention des p'us célebres Géometres, a une foule de très-be'les propriétés, par exemple, la tangente qu'on meneroit par le point B, est toujours parallele à la corde EI; & l'aire de l'espace Cycloidal compris entre la courbe & sa base, est tripie de l'aire du cercle. générateur, &c &c &c, Nons n'entrerons point dans ces détails, qui ne sont pas immédiatement de notre objet. Nous nous contentons d'avoir démontré les propriétés sur letquelles notre Auteur

s'appuie, & dont il paroit supposer la connoissance a ses Lecteurs.

\* La différencielle de l'arc BE oft égale à celle de l'arc BA, à cette différence près, que la premiere est négative, & l'autre positive: car x ou GG augmentant, l'arc BE diminue de da ... & l'arc AB augmente de la même quantité da

done

Chap. VII. DU MOUVEMENT SUR DES SURFACES 169 donc C la circonférence du cercle dont le rayon est l'unité, on aura  $\frac{CKE}{D-b} = \frac{\frac{1}{2}C}{2} = \frac{1}{4}C$ ; & le temps t employé à parcourir l'arc entier ABE de la Cycloïde, fera  $= \frac{c}{\sqrt{b}} \vee D$ .

# COROLLAIRE II.

(367.) Comme la quantité b qui détermine la position du point A, ne se trouve point dans cette expression, il s'ensuit que, de quelque point de la Cycloïde que le corps commence à tomber, il emploîra toujours le même temps  $t = \frac{C_V D}{16}$  pour parvenir en E.

#### COROLLAIRE IIL

(368.) Si deux corps tomboient dans le même temps, l'un par la Cycloïde, & l'autre librement, ou verticalement, on auroit (364.)  $\frac{C_V D}{16} = \frac{1}{4} \sqrt{x}$ , ou  $\frac{C_V D}{4} = \sqrt{x}$ , ce qui donne  $x = \frac{C^* D}{16}$ ; c'est - à - dire que l'espace que parcourra un corps grave, en tombant librement, ou verticalement, pendant le même temps qu'un autre corps emploie dans sa chûte par l'arc d'une Cycloïde, dont le diametre du cercle générateur est D, sera  $x = \frac{C^* D}{16}$ .

# COROLLAIRE IV.

(369) Si les oscillations d'un pendule sont fort petites, les arcs décrits par le corps oscillant coincident avec des arcs de Cycloïde: en conséquence, les demi-oscillations d'un tel pendule se sont dans le même temps que celui qu'un corps emploiroit à tomber par l'arc de la même Cycloïde; c'est à-dire que ces demi-oscillations se sont dans le temps  $\frac{C_V D}{16}$ ; & les oscillations entieres dans le temps  $\frac{C_V D}{8}$ .

## COROLLAIRE V.

(370.) Si un corps tombe librement, ou verticalement, pendant le temps que le pendule emploie à faire une oscillation, nous aurons  $\frac{C \vee D}{8} = \frac{1}{4} \vee x$ , ou  $\frac{C \vee D}{2} = \sqrt{x}$ , ce qui donne  $x = \frac{C^2 D}{4}$ ; c'est-à-dire que l'espace que parcourt un corps grave qui tombe librement, ou verticalement, pendant la durée d'une oscillation entiere d'un pendule qui décrit des arcs coıncidants avec ceux d'une Cycloide, dont le diametre du cercle générateur est exprimé par la quantité D, est  $\frac{C^2 D}{2}$ .

TOME I.

## COROLLAIRE VI.

(371.) Soit l la longueur du pendule, ou 2l le diametre du cercle dont il décrit les arcs; il est clair que  $\sqrt{2lx}$  sera l'une quelconque de ses cordes, en supposant que x représente la hauteur verticale CE, dont descend le pendule dans la demi - oscillation. Mais, puisque nous supposons les arcs de cercle décrits par le pendule, confondus avec ceux de la Cycloide, cette corde est égale à celle de la Cycloide, & deplus, égale à son arc correspondant  $BE = 2 \vee Dx$ ; à cause qu'ils sont l'un & l'autre infiniment petits. Donc  $2 \vee Dx = \sqrt{2lx}$ , ce qui donne  $D = \frac{1}{2}l$ : cette valeur de D étant substituée dans l'équation  $x = \frac{C \cdot D}{4}(370.)$  la réduit à  $x = \frac{C \cdot l}{8}$ ; c'est-à-dire que l'espace que parcourra librement, ou verticalement, un corps grave, pendant le temps qu'un pendule, dont la longueur = l, fait une petite oscillation entiere, est  $= \frac{C \cdot l}{8}$ .

# COROLLAIRE VII.

(372.) Si dans l'équation  $t = \frac{c}{16} \vee D$  (366.) on substitue la valeur de  $D = \frac{1}{2}l$ , on aura  $t = \frac{c}{16} \vee \frac{1}{2}l$ , ou en quarrant  $t^2 = \frac{c^2l}{16^2 \cdot 2}$ ; c'est àdire que les longueurs des pendules sont entre elles comme les quarrés des durées de leurs oscillations.

## SCOLIE.

(373.) Le rapport de la circonférence au diametre, ou  $\frac{c}{2}$  est = 3,1416 &c: donc  $\frac{C^*}{8}$  sera = 4,93482528 &c.; ce qui donne l'espace que le corps parcourroit librement, ou verticalement, dans le temps que le pendule de la longueur l seroit une oscillation entiere, c'est-à-dire, x=l4,9348 &c.

La longueur du pendule simple qui bat les secondes au niveau de la mer, varie selon les différentes Latitudes des lieux. Sous l'équateur elle est à très-peu près de 439 lignes du pied de Paris, & sous le pôle elle est à peu près de 442. Si nous prenons une longueur moyenne, elle sera de 440 lignes, longueur qui est sort peu moindre que celle du pendule simple qui bat les secondes en Espagne, au bord de la mer, & nous aurons, pour l'espace que les corps parcourent en Espagne, en tombant librement, ou verticalement, pendant la premiere seconde de leur chûte, 410,493,418 lig. du pied de Paris, ou 15 pieds, o p. 11 l. 100, ce qui fait 16 p. 0 p. 9 l. 100 du pied anglais.

Chap. VII. DU MOUVEMENT SUR DES SURFACES. 171

Sous l'équateur, où la longueur du pendule simple est de 439 lignes, PAVME. IL les corps pesants parcourent, pendant la premiere seconde de leur chûte, 16 pieds o p. 3 l. 1000, & sous le pôle, 16 pieds 1 p. 7 l. d'où l'on voit que la différence des espaces parcourus dans la chûte des corps graves pour les différentes latitudes, est extrêmement petite, puisque, sorsqu'elle est la plus grande, elle n'excede pas un pouce 4 lignes: c'est pour cette raison que nous l'avons établie (57.) de 16 pieds juste. Ce nombre étant quarré, est trèscommode pour les calculs dont nous avons besoin. \*

#### Proposition XLIX.

(374) Trouver les puissances perpendiculaire & parallele à la tangente, qui agissent sur un corps quelconque placé sur une surface.

Soit A un corps quelconque placé sur la surface BCG, & a la k3, puissance qui agit sur lui suivant la direction AD. On peut décomposer cette puissance en deux autres, l'une suivant AC, qui aura pour expression  $\frac{AC.a}{AD}$ , & l'autre suivant la tangente FG, qui sera exprimée par  $\frac{CD \cdot \alpha}{AD}$ . La premiere de ces deux puissances  $\frac{AC \cdot \alpha}{AD}$  peut encore se décomposer en deux autres, l'une suivanc, AH, ayant pour expression  $\frac{AH_{ca}}{AD}$ , & l'autre suivant la tangente FG, exprimée par  $\frac{HC_{ca}}{AD}$ . Le plan FG ne pouvant détruire, ou empêcher, l'action des forces qui lui sont paralleles, la somme  $\frac{CD.\alpha}{AD} \pm \frac{HC.\alpha}{AD} = \frac{HD.\alpha}{AD}$  sera la puissance qui agit sur le corps suivant la direction de la tangente. Nom-

D'après les observations de ce genre qui ont été répétées plusieurs fois, il resulte qu'à Quito (Latitude méridionale 0° 25). La longueur du penduse à seconde est de 438,83 lignes. A' Portobello (Latitude boréale 9° 33') de 439, 12. Au Petit Goave dans l'îsse de Saint-Domingue, (18° 27' Latitude boréale) 439,33. Au Caire (30° 2'de Latitude boréale) 440,25. A ikome (41° 44') 440,28. A Paris (48° 51') 440,57. A Londres (51° 31') 440,65. A Archangel (64° 35') 441,13. A Pello (66° 48') 441,17. Par 79° 50' de Lat. bor. 441,38.

<sup>\*</sup> Cette différence dans la longueur du pendule qui bat les secondes par différentes Latitudes. vient de ce que la pesanteur varie à différentes distances du centre de la terre. La premiere observation de ce genre est due à M. Richer, qui étant allé à Cayenne en 1672 pour y faire des observations astronomiques, s'apperçut que le pendule à secondes qu'il avoit apporté des Paris, retardoit très-sensiblement: il sut obligé de remonter la lenuille de 1 ligne + pour lui faire battre de nouveau les secondes. Cayenne est par 4° 56' de Latitude boréale. Il conjectura d'après l'examen des différentes causes qui pouvoient produire cet esset, que Cayenne ésoit plus éloigné du centre de la terre que Paris, qu'en conséquence la terre étoit applatie vers les pôle. Cette conjecture s'est complettement verissée par les observations des Académiciens faites au pôle & à l'équateur. ( Voyez la relation de leur voyage, & sur-tout le Traité d: la figure de la Terre par le celebre M. Bouguer, qui étoit un de ceux que l'Académie envoya au l'érou en 1733. D. Georges Iuan étoit de cette entreprise, avec D. Antonio de Ulia, & a publié une. relation très-intéressante de ses observations, intitulée: Observaciones Afronomicas; &c).

172

PLANO, II,

mant donc, comme ci-devant,  $\Sigma$  l'angle que forme la direction AD avec la perpendiculaire AH à la tangente, cette puissance sera aussi  $= \alpha \sin \Sigma$ . L'autre puissance suivant la perpendiculaire AH, sera  $= \frac{HA \cdot \alpha}{AD} = \alpha \cos \Sigma$ .

#### COROLLAIRE I

(375.) Puisque la puissance qui anime le corps suivant la direction de la tangente, est la même que lorsque le corps est sphérique, il s'ensuit que les propriétés qui concernent la vitesse & l'espace parcouru par un corps quelconque placé sur une superficie plane ou courbe, seront les mêmes que celles qu'on a trouvées pour les corps sphériques.

COROLLAIRE II.

(376.) En vertu de la puissance  $\frac{AH.a}{AD} = a \cos \Sigma$ , le corps doit tourner, l'angle giratoire étant  $= \frac{+ defCH}{S}$ ; car la réaction de la puissance  $a \cos \Sigma$  dans le point C, est égale & contraire à cette puissance, & agic à la distance perpendiculaire  $p = \pm CH$ . Donc (142.) elle doit produire l'angle giratoire  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$ , le signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$ , le signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$ , le signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$  de signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$  de signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$ , le signe  $\frac{+ defCH.adt \cos \Sigma}{S}$ , le

# COROLLAIRE III.

(377.) Si donc on avoit CH = 0; c'est à-dire, si l'angle ACH étoit droit, ou si la ligne AH coincidoit avec AC, le corps ne tourneroit pas.

COROLLAIRE IV.

F10. 36. Si le corps A étoit appuyé sur la superficie dans deux points C & F, la puissance  $\alpha$  cos  $\Sigma$ , se distribueroit entre ces deux points, de façon que la partie de cette puissance qui appartient au point C, seroit, par la propriété du centre de gravité, à celle qui appartient au point F, comme HF est à HC. La partie de la puissance  $\alpha$  qui agit en C, sera donc  $=\frac{\alpha \cdot FH \cdot \cos \Sigma}{FC}$ , & celle qui agit en F  $=\frac{\alpha \cdot CH \cdot \cos \Sigma}{FC}$ , d'où il suit que l'angle giratoire qu'elles produiront toutes deux sera dt  $\int \frac{CH \cdot \alpha \cdot FH - FH \cdot \alpha \cdot CH}{S \cdot FC} dt$  dt  $cos \Sigma = 0$ .

Digitized by Google

#### COROLLAIRE V.

(379.) On démontrera encore la même chose, quel que soit le nombre de points par lesquels le corps porte sur la surface, pourvu cependant que le point H tombe entre ces points, asin que les dissérentes rotations soient les unes positives, & les autres négatives.

## COROLLAIRE VI.

(380.) Quoique la rotation soit zéro, la puissance  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , dont l'action est dirigée suivant DE, demeure toujours pour saire mouvoir le corps suivant le plan; mouvement qui doit avoir son effet, quelque petite que soit cette puissance, ou l'angle  $\Sigma$ .

#### SCOLIE.

(381.) Telles sont les loix, ou regles générales que tous les Auteurs donnent pour le mouvement des corps sur les surfaces; mais, comme nous l'avons vu, ces loix sont sondées sur l'abstraction qu'on a faite des impressions que doit sormer, sur les mêmes surfaces, la puissance perpendiculaire a cos E. Lorsqu'on veut avoir égard à ces impressions, les choses sont bien dissérentes, comme on va le voir dans le Chapitre suivant.

# CHAPITRE VIII.

Du Frottement, & de l'altération qu'il produit dans le le mouvement des corps placés sur des surfaces.

# DÉFINITION XLV.

(382.) ON appelle Frattement cette résissance qu'éprouvent les corps pour se mouvoir parallélement aux surfaces sur lesquelles ils sont posés, lorsqu'ils sont poussés, ou tirés, par une ou plusieurs puissances.

#### SCOLIE.

(383.) Le parallélipipede A animé par une puissance quelconque  $\alpha$ , dont la direction AD est oblique au plan BE, doit, suivant ce qui a été dit dans le Chapitre précédent, se mettre en mouvement, quelque petit que puisse être l'angle HAD, que nous nommons  $\Sigma$ : mais, en établissant cette théorie, on a fait abstraction de l'impression que doit saire, sur le plan, la puissance  $\alpha$  cos  $\Sigma$ , dont l'action

Planc. II. Pio. 38.

est dirigée suivant AH. Cette puissance comprime le parallélipipède & le plan, & forme dans celui-ci l'impression GCFI, & l'obstacle FI, que la puissance  $\alpha$  sui  $\Sigma$ , qui est dirigée parallélement au plan BE, doit vaincre nécessairement, pour que le mouvement du parallelipipede puisse avoir son esset. En outre, il est certain, par l'expérience, que quelque soin qu'on prenne pour rendre lisses & polies les surfaces du parallélipipede & du plan, elles restent toujours hérissées d'un grand nombre de petites aspérités qu'on apperçoit très-distinctement avec un microscope. Or ces inégalités doivent former, dans la base, autant de petites impressions, en vertu de la puissance  $\alpha$  cos  $\Sigma$ ; & ces impressions, ainsi que l'obstacle FI, doivent produire une résistance au mouvement suivant le plan BE.

Si l'on considere ces effets avec attention, on verra qu'ils ne différent en rien de ceux que nous avons expliqués (254.), & qui ont puissamment lieu dans le choc de deux corps, lorsque les premieres particules se rompant, les corps demeurent, pour ainsi dire, cloués l'un à l'autre. La puissance « cos E fait ici le même esset que l'élassicité latérale, dans le cas des corps qui se choquent, & produit. dans le plan & dans le parallélipipede, des impressions réciproques qui correspondent à celles que nous avons nommées alors petites impressions latérales. La puissance a sin \( \Sigma \) équivaut ici à celle que nous avions représentée par a, & qui produisoit l'impression totale. Il manque seulement ici, pour la parsaite ressemblance de ces deux cas, les petites impressions dans la partie supérieure du parallélipipede, & que tout le côté FK ne rencontre un corps qui lui résisse. Au lieu de ce corps, on a seulement l'élevation, ou l'obstacle, FI; mais ceci n'altere pas les loix de la résissance, qui se trouve seulement diminuée: ensorte que cette même résistance que la pratique a manisestée dès qu'on a fait les premieres expériences, & qu'on nomme communément Frottement, ne differe en rien de la force de percussion, & est identiquement la même chose.

Hous distinguerons deux cas dans le Frottement; l'un dans lequel le parallélipipede ne sait seulement que forcer les aspérités, & l'obstacle FI, sans les vaincre entiérement, & sans se déterminer au mouvement; & l'autre, dans lequel ces aspérités étant forcées, vaincues, ou rompues, le corps commence à se mouvoir. Dans le premier cas, la sorce des aspérités & de l'obstacle sera plus grande que la plus grande force de percussion, que nous nommons maintenant de Frottement; ensorte qu'il est nécessaire que le paralléliple prenne son mouvement; que celui-ci arrive au-

maximum; qu'il diminue ensuite jusqu'à ce que u devienne = 0; qu'il soit ensuite négatif, & qu'enfin le cas de l'équilibre entre la puissance & le Frottement, ou dans lequel le mouvement cesse entiérement, ait lieu; c'est-à-dire que le Frottement soit égal à la puissance θ sin Σ, celle-ci étant composée comme on voudra. Dans le second cas, la force des aspérités & de l'obstacle est moindre que la plus grande force de percussion ou de Frottement. Le parallélipipede surmontera donc cette derniere force; il se mettra donc en mouvement, & continuera de se mouvoir tant qu'on aura a sin  $\Sigma >$ ,  $ou=\pi$ , & il s'arrêtera lorsqu'on aura a sin  $\Sigma < \pi$ , comme on l'a démontré, Art. 302 & 303, torsqu'on a supposé constante la force de percussion, ou de Frottement,

#### PROPOSITION L.

(384.) Trouver la force, ou la résistance réunie de l'obstacle & des aspérités.

La force de percussion est (309.)  $\pi = \frac{HH'}{HI' + H'I} \left(\frac{{}^{1}AB(U-V)^{2} + (\alpha B - \beta A)(X+Z)}{A+B}\right)$ . Qu'on fasse dans cette expression  $B=\infty$ , & V=0, à cause que le plan BE est immobile; & qu'on mette ensuite  $\alpha$  co/ $\Sigma$ , pour la puissance qui est dirigée suivant AH. Après cela, si l'on substitue en place de U seul, la quantité U cof \( \Sigma\) pour la vitesse qui demeure suivant AH, on aura, pour l'expression de la force de percussion dont le parallélipipede supporte l'effet sur sa base CF,  $\pi = \dots$  $\frac{HH'}{Hl'+H'l}(\frac{1}{2}AU^2\cos\Sigma^2+\alpha\sin\Sigma(X+Z))$ . Nommant maintenant h l'amplitude de l'obstacle & des aspérités; i l'impression qui se sait fur l'un & sur l'autre; & φ la force de percussion dont ils supportent l'effort, celle-ci sera (309.)  $\frac{Dh.ih'}{hi'+h'i}$ : mais ayant pareillement  $\frac{1}{HI+HI} = \pi$ , nous aurons cette analogie.....  $\frac{HIH'}{HI'+H'I}:\frac{hih'}{hi'+h'i}::\frac{HH'}{HI'+H'I}\left(\frac{1}{4}AU^{2}\cos\Sigma^{2}+a\cos\Sigma\left(X+Z\right)\right):\varphi;\text{ d'où}$ l'on tire la percussion, la sorce, ou la résistance réunie de l'obstacle & des aspérités, c'est-à-dire,  $\varphi = \dots$  $\frac{I(hh')}{I(hi'+h'i)} \left(\frac{1}{2} AU^2 \cos \Sigma^2 + \alpha \cos \Sigma(X+Z)\right).$ 

(385) Il n'y a, dans cette équation, comme on l'a dit, Art. 310. ( Voyez aussi la note de l'Art. 309.) que les quantités h & h' qui soient variables, toutes les autres quantités sont censées avoir leur plus grande

EXAMEN MARITIME, Liv. I.

PLANCIL.

valeur : de forte qu'en substituant, ou en considérant les quantités h & h' comme l'expression des plus grandes amplitudes, on aura aussi la plus grande valeur de  $\varphi$ .

#### COROLLAIRE.

(386.) Cette quantité est donc le Frottement que doit vaincre la puissance θ sin Σ, pour mettre le parallélipede en mouvement. Car la plus grande résistance étant une sois surmontée, & l'amplitude h de l'obstacle & des aspérités ne variant point, la résistance demeure aussi constante, & le parallélipipede continue de se mouvoir avec la vîtesse qui lui demeure après avoir surmonté le Frottement: & cette vîtesse fera considérée comme la vîtesse primitive pour la continuation du mouvement, qui se fera suivant les regles établies dans l'Art. 299; puisque le Frottement, ou la percussion, demeure constant.

#### PROPOSITION LI.

(387.) Trouver la force de Percussion que produit, ou peut produire la puissance a sin  $\Sigma$ .

F16. 38.

La vîtesse avec laquelle le parallélipipede est dirigé suivant CF, étant =  $U \sin \Sigma$ ; la puissance qui l'anime suivant la même direction, étant =  $\alpha \sin \Sigma$ ; les plus grandes prosondeurs des impressions étant =  $x & z^*$ ; & les quantités h, i désignant l'amplitude & la grandeur des mêmes impressions, à quelque instant que ce soit du choc : en substituant ces valeurs dans l'expression de la Percussion (309.); faisant de plus  $B = \infty$ , V = 0, & nommant  $\Phi$  la force de Percussion que peut produire la puissance  $\alpha \sin \Sigma$ , on aura  $\Phi = \dots$ 

# COROLLAIRE I.

(388.) Ayant donc  $\Phi < \varphi$ , le parallélipipede ne pourra commencer son mouvement le long du plan; il parviendra seulement à former sur l'obstacle & les aspérités sa plus grande impression i; la force d'élasticité le sera ensuite retourner en arrière avec une vîtesse négative, jusqu'à ce que cette vîtesse devenant aussi = 0, le paral-

<sup>\*</sup> On ne doit pas perdre de vue que x & z font les profondeurs des plus grandes impressions faites dans l'obstacle FI, & le parallélipipede, suivant la direction CF du mouvement, en vertu de la puissance  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , & de la vitesse primitive U sin  $\Sigma$ ; tandis que X & Z représentent les profondeurs des plus grandes impressions dans le plan & le parallélipipede, dans la direction AH, en vertu de la puissance  $\alpha$  cos  $\Sigma$ , & de la vitesse U cos  $\Sigma$  qui demeure dans cette direction. On sera la même remarque pour les quantités  $h_{z}i$  &  $h'_{z}i'$ , relativement aux quantités  $m_{z}i'$  &  $H'_{z}i'$ . Lé il pipe de

lélipipede revienne à prendre la vîtesse positive; & il continuera ainsi d'aller & venir par des oscillations répétées, qui doivent diminuer continuellement, à mesure que l'élassicité va en diminuant, & par conséquent il doit arriver que le parallélipipede cesse entiérement de se mouvoir, comme on l'a dit, Art. 383.

#### COROLLAIRE II.

(389.) Au contraire, si l'on avoit  $\Phi > \varphi$ , le parallélipipde commenceroit à se mouvoir le long du plan, & il continueroit, sans s'arrêter, si l'on avoit  $\theta$  fin  $\Sigma =$ , ou  $> \varphi$ .

#### COROLLAIRE III.

(390.) Le terme auquel le parallélipipede, cessant déjà de pouvoir se soutenir sur le plan sans se mouvoir, est près de se déterminer au mouvement, sera celui dans lequel  $\Phi = \varphi$ , ou  $\frac{i(hh')}{I(hi'+h'i)} \left(\frac{1}{2}AU^{2}\cos\Sigma^{2}+a\cos\Sigma(X+Z)\right) = \dots$   $\frac{hh'}{hi'+h'i} \left(\frac{1}{2}AU^{2}\sin\Sigma^{2}+a\sin\Sigma(x+\zeta)\right);$  équation d'où l'on tire, en divissant par  $\frac{i(hh')}{hi'+h'i}, \frac{1}{I} \left(\frac{1}{2}AU^{2}\cos\Sigma^{2}+a\cos\Sigma(X+Z)\right) = \dots$   $\frac{1}{I} \left(AU^{2}\sin\Sigma^{2}a+\sin\Sigma(x+\zeta)\right).$ 

# COROLLAIRE IV.

(391.) Les variables h & h' ne se trouvant plus dans cette équation, il s'ensuit qu'à quelque instant que ce soit du choc, on aura l'égalité des deux forces  $\Phi & \varphi$ , & par conséquent l'effet qu'on se propose.

#### COROLLAIRE V.

(392.) Si l'on avoit U=0, cette équation deviendroit  $\frac{\alpha \cos(\Sigma(X+Z))}{I}$   $=\frac{\alpha \sin \Sigma(x+z)}{i}$ ; mais à cause de la similitude des impressions saites par les mêmes corps, on a  $\frac{X+Z}{I}$  est à  $\frac{x+z}{i}$  comme  $\frac{1}{H}$  est à  $\frac{1}{h}$ : substituant ces valeurs, on aura  $\alpha \sin \Sigma = \frac{h\alpha \cos(\Sigma)}{H}$ ; c'est - à - dire que la puissance  $\alpha \cos(\Sigma)$ , qui presse le parallélipipede perpendiculairement sur le plan, est à la puissance  $\alpha \sin \Sigma$ , qui surmonte le Frottement, comme l'amplitude H de l'impression, est à l'amplitude h de l'obstacle & des aspérités.

# COROLLAIRE VI.

(393.) Plus le nombre & la grandeur des aspérités sera grand, plus la puissance θ sin Σ, qui doit vaincre le Frottement, doit être grande; & réciproquement, &c.

Tame 1.

# COROLLAIRE VIL

1394.) Le nombre des aspérités suivant une certaine régularité dans ses augmentations & ses diminutions, nous pouvons le supposer proportionnel à l'amplitude H de l'impression, particulièrement dans les corps qui ne sont pas beaucoup étastiques; l'amplitude des aspérités sera donc, dans ce cas, =nH, n marquant un nombre quelconque dépendant de la grandeur des mêmes aspérités. Supposant en outre que l exprime la longueur de l'impression, & k sa largeur, on aura H=lk, ce qui donne h=nlk+kX, kX exprimant l'amplitude de l'obstacle\*. Nous aurons donc, d'après cela, a cos  $\Sigma$ : a sin  $\Sigma$ : lk:nlk+kX, ou: l:nl+X, & par conséquent a sin  $\Sigma = \frac{(al+X)a cos \Sigma}{l}$ 

## COROLLAIRE VIII.

(395.) Plus l'impression aura de longueur, moins il faudra de force à la puissance  $\omega \sin \Sigma$  qui doit vaincre le Frottement.

#### COROLLAIRE IX.

(396.) Si on suppose les corps extrêmement lisses, & que par conséquent on puisse faire abstraction des aspérités, on aura n=0, & par conséquent a cos  $\Sigma$ : a sin  $\Sigma$ : l: X; ou a sin  $\Sigma = \frac{Xa \cos \Sigma}{l}$ .

## SCOLIE I.

(397.) De l'équation  $\alpha \sin \Sigma = \frac{h\alpha \cos \Sigma}{H}$ , ou, en divisant par  $\alpha$ , de  $\sin \Sigma$ ,  $\frac{h\cos \Sigma}{H}$ , on peut tirer, d'après l'expérience, la valeur de  $\sin \Sigma$ , ou bien celle de h; mais, comme il est difficile, dans la pratique, de se procurer une valeur exacte de h, ce qui n'a pas lieu pour celle de  $\Sigma$ , qui peut se mesurer avec une grande facilité, on déduira la valeur de h par cette équation  $h = \frac{H \sin \Sigma}{\cos j \Sigma}$ . Pour avoir la valeur de  $\Sigma$ , on n'a qu'à élever le plan peu à peu & très-doucement, par une de ses extrêmités, depuis la situation horisontale, jusqu'à ce que le parallélipipede commence son mouvement; & mesurer l'angle que forme le plan avec l'horison dans cette derniere situation, ce sera la valeur de  $\Sigma$ , d'où dépend celle de  $h = \frac{H \sin \Sigma}{\cos \Sigma}$ . La valeur de H étant celle de l'amplitude de l'impression, on pour la mesurer à très-peu près. En procédant de cette maniere, on pour trouver la valeur de h, non-

<sup>\*</sup> Ceci est évident, puisque X, qui marque la profondeur de la plus grande impression faite dans le plan, est égale à la hauteur de l'obstacle, & que k en représente la largeur,

leulement celle qui correspondra à dissérences puissances, mais encore à différentes dimensions, tant en longueur qu'en largeur, du parallélipipede, & on en pourra former des Tables qui seront d'un grand usage dans la pratique. Si l'on met un corps mou entre le plan & le parallélipipede, de sorte que ce corps, en remplissant la capacité de l'impression, empêche que le parallélipipede ne touche au plan; dans ce cas, l'obstacle, ainsi que les aspérités qu'il faut vaincre, se formeront des parties du corps mou, dont la résissance est beaucoup moindre, & par conséquent il faudra une moindre puissance pour la surmonter. Ceci est une conséquence que l'expérience justifie journellement; & avec d'autant plus de précision, qu'on sçait mieux choisir & varier le corps mou qu'on interpose, relativement aux deux corps qui se frottent, selon l'espece & la variété de ceux-ci. Tout cela vient de ce que le corps mou interposé doit seul empêcher le contact des deux corps qui se frottent. Pour les corps légers & polis, l'huile suffit; mais pour les corps fort pesants & raboteux, il est nécessaire d'employer de la graisse, ou du suif, & encore doit-on allier ces substances, & leur donner différences préparations, selon la nature des différents corps.

# COROLLAIRE X.

(398.) L'action peut procéder de deux puissances dont il résulte un mouvement composé dans le parallélipipéde, l'une étant perpendiculaire au plan, & l'autre lui étant parallele. Supposons que la puissance a soit celle qui agit perpendiculairement au plan, avec la vîtesse primitive U, & que la puissance  $\theta$  agisse parallélement au même plan, avec la vîtesse primitive V; si l'on substitue, dans l'équation de l'Art. 384, a en place de  $a \cos \Sigma$ , & si l'on fait  $\Sigma = 0$ , on aura  $\varphi = \frac{i(hh')}{I(hl'+h'i)}(\frac{1}{2}AU^2+a(X+Z))$ . Faisant de même, dans l'équation de l'Article 387,  $\theta = \alpha$ ,  $\sin \Sigma = 1$ , & U = V, on aura  $\varphi = \dots$   $\frac{hh'}{hl'+h'i}(\frac{1}{2}AV^2+\theta(x+\zeta))$ .

# COROLLAIRE XI.

(399.) Le parallélipipede sera donc au point de commencer sa marche, lorsque  $\frac{1}{I}(\frac{1}{2}AU^2+a(X+Z))=\frac{1}{I}(\frac{1}{2}AV^2+b(x+\zeta))$ : ou à cause que  $l:i::H(X+Z):h(x+\zeta)$ , lorsque  $\frac{1}{2}AU^2+a(X+\zeta)$ .

## COROLLAIRE XIL

(400.) Si l'on avoit U=0, & V=0, l'équation deviendroit  $\frac{a}{H}=\frac{b}{h}$ , ou  $\theta=\frac{ha}{H}$ ; c'est-à-dire que la puissance a qui agit sur le parallélipipede perpendiculairement au plan, est à la puissance  $\theta$  qui surmonte le Frottement, comme l'amplitude H de l'impression, est à l'amplitude h de l'obstacle & des aspérités: c'est le même résultat que celui qu'on a trouvé ci dessus (392.).

# COROLLAIRE XIII.

(401.) Si l'on avoit seulement U=0, on auroit  $\frac{\pi}{H} = \frac{\frac{1}{2}AV^2 + \theta(x+t)}{h(x+t)}$  ou  $\frac{h\pi}{H} = \frac{AV^2}{2(x+t)} = \theta$ , d'où l'on voit combien, dans ce cas, la puisseance  $\theta$ , qui doit vaincre le Frottement, peut être diminuée.

#### COROLLAIRE XIV.

(402.) Si l'on avoit donc  $\frac{ha}{H} - \frac{AV^2}{2(x+i)} = 0$ , on auroit aussi  $\theta = 0$ ; c'est-à-dire que le parallélipipede n'auroit pas besoin, pour vaincre le Frottement, de l'action d'une puissance qui agit sur lui parallélement au plan; il le surmonteroit par l'action que produit la vitesse V.

#### COROLLAIRE X V.

(403.) Pour que le Frottement foit vaincu, & que le parallélipipede commence à se mouvoir, il faut donc seulement avoir  $\frac{hu}{H} < \frac{AV^2}{2(x+i)} + \theta$ .

# COROLLALRE XVI.

(404.) Si le plan étoit horifontal, & si a étoit la gravité de la masse A, il seroit nécessaire, pour vaincre le Frottement, qu'on eût  $\frac{h}{H} < \frac{V^2}{64(x+t)} + \frac{1}{a}$ , (52.); ou si l'on avoit  $\theta = 0$ , il saudroit avoir  $\frac{h}{H} < \frac{V^2}{64(x+t)}$ ; ou bien, en prenant  $\epsilon$  pour la hauteur d'où devroit tomber le corps pour acquérir la vîtesse V, il saudroit avoit  $\frac{h}{H} < \frac{\epsilon}{x+t}$ : ou  $\frac{h(x+t)}{H} < \epsilon$ , (52.).

# COROLLAIRE XVII.

(405.) Dans les corps durs, la quantité h (x+z) étant extrêmement petite à l'égard de H, on voit qu'il ne faut au parallélipipede qu'une vîtesse primitive très-petite, pour vaincre le Frottement, & se mettre en mouvement.

# COROLLAIRE XVIII.

(406.) Si l'on avoit V=0, la puissance  $\alpha$  étant toujours supposée l'action de la gravité sur la masse A, il seroit nécessaire d'avoir  $\frac{h}{H} < \frac{1}{\alpha}$  pour que le parallélipipede surmontât le Frottement; ou ce qui revient au même, il faudroit que la raison de la gravité à la puissance  $\theta$  qui doit vaincre le Frottement, sût moindre que  $\frac{H}{h}$ .

# SCOLIB II.

(407.) Si on consulte les Auteurs qui ont écrit, jusqu'à présent, sur ce sujet, on verra qu'on a généralement cru, & qu'on croit encore que le Frottement est seulement proportionnel à la puissance qui agit sur le parallélipipede perpendiculairement au plan, abstraction faite des aspérités. Cette opinion est fondée sur quelques expériences faites par différents Auteurs, particuliérement par M. Amontons, de l'Académie des Sciences de Paris, & par M. Bilfinger. Le premier dit avoir toujours trouvé la puissance e, qui est sur le point de vaincre la résistance du Frottement, égale à la troisseme partie de a, ou de la puissance qui agit sur le parallélipipede perpendiculairement au plan; c'est-à-dire,  $\theta = \frac{1}{2}\alpha$ ; mais le second sait seulement  $\theta = \frac{1}{4}a$ . Cette dissérence dans les résultats auroit dû faire douter que la résistance du Frottement sût seulement proportionnelle à la puissance a; mais considérant que les aspérités plus ou moins grandes des plans dont on s'est servi pour faire les expériences, pouvoient être la cause de ces différences, on adopta facilement cette opinion: de sorte qu'il paroît certain que ces déterminations ont été établies en faisant abstraction des aspérités. Mais, dans cette supposition même, ces déterminations ne s'accordent point avec nos formules. Selon ces formules (396.),  $\theta = \frac{X_n}{l}$ : par conféquent, selon M. Amontons, on devroit toujours avoir  $\frac{X}{l} = \frac{1}{2}$ ; ou, selon M. Bilfinger,  $\frac{X}{l} = \frac{1}{4}$ ; c'est-àdire que la profondeur de l'impression devroit être, dans tous les cas, suivant le premier Auteur, la troisieme partie de la longueur du parallélipipede; & la quatrieme partie, suivant le second; conséquence dont l'absurdité est tellement évidente, qu'il n'est pas nécessaire de s'arrêter à la démontrer.

Nous ne devons cependant pas révoquer en doute les expériences faites par ces deux célebres Auteurs. Tout peut se concilier, en supposant qu'ils ne se soient pas étendus jusqu'à les saire avec différents corps d'une même pesanteur & d'une même amplitude dans leur base,

mais de différentes dimensions en longueur & largeur, & de différentes duretés. Ce soupçon ne paroîtra pas sans sondement, si l'on se rappelle une expérience très-commune. Si un couteau, par exemple, porte sur un plan par son tranchant, & qu'en appuyant sur sui, on veuille le saire mouvoir, dans cette situation, perpendiculairement à son plan, il tend plutôt à s'incliner qu'à se mouvoir, & on a de la peine à le maintenir droit sur le plan. Mais si, au contraire, on veut le saire mouvoir directement dans le sens de son plan, il marche avec très-peu d'effort: ce qui sait voir clairement combien le Frottement est moindre dans ce second cas que dans le premier \*.

Pour nous approcher de ce que les deux Auteurs cités ont établi, d'après leurs expériences, nous devons, au contraire, admettre qu'il existe toujours des aspérités, quelque lisses & polis que puissent être les corps; & que l'obstacle, sur-tout dans les corps durs, est insensible, ou est presque susceptible d'être négligé. Dans ce cas, on aura (400.)  $\theta = \frac{\hbar a}{H}$ ; ou en substituant (394.) les valeurs de H = lk, & de h = nlk + kx, on aura  $\theta = \frac{ak(nl+X)}{lk} = \frac{a(nl+X)}{l}$ : de sorte qu'en négligeant la quantité X qui provient de l'obstacle, comme étant infiniment petite, par rapport à nl, qui provient des aspérités, on aura  $\theta = na$ ; c'est-à-dire, selon M. Amontons,  $n = \frac{1}{l}$ , & selon M. Bilsinger,  $n = \frac{1}{a}$ : différence qui n'implique alors aucune contradiction, puisque n exprime la grandeur des aspérités. Ceci prouve combien notre théorie est d'accord avec les expériences; mais il faut observer que si l'on peut regarder l'obstacle

dans la direction du mouvement du corps sur le plan, suivant ce que l'Auteur a établi, Art. 394-

<sup>\*</sup> On peut expliquer en cette maniere pourquoi le couteau se meut sur le plan, avec plus de facilité, dans la direction de son tranchant, que dans une direction perpendiculaire au plan de sa lame.

La puissance qui surmonte le Frottement, est, d'après ce qui a été dit 'précédemment,  $\theta = \frac{\alpha(nl+X)}{l}$  (394 & 398.); & comme, dans l'impression que forme le tranchant du couteau sur le plan, les aspérités sont nulles à l'égard de l'obstacle qui en résulte, on a n=0, & par conséquent  $\theta = \frac{\alpha X}{l}$ : donc plus la longueur l de l'impression sera grande, plus la quantité  $\frac{\alpha X}{l}$ , ou son égale  $\theta$ , sera petite. Mais lorsqu'on veut que le couteau se meuve perpendiculairement au plan de sa lame, la longueur de l'impression est alors  $\frac{1}{2} + \frac{1}{2} +$ 

Ch. VIII. DES EFFETS APRÈS LEFROTTEMENT VAINCU. 183 comme nul dans les corps très-durs, on ne peut faire cette supposition lorsqu'il s'agit de corps mous, ou qui ne sont pas extrêmement durs. Dans ces cas, loin que cette supposition soit ségitime, ce sont, au contraire, les aspérités qu'on doit supposer comme nulles, par rapport à l'obstacle, & par conséquent le parallélipipede éprouvera moins de résissance, en se mouvant dans une direction perpendiculaire à son plus petit côté, que s'il se meut dans une direction perpendiculaire à son plus grand côté.

# DES EFFETS qui ont lieu après que la résistance du Frottement est vaincue.

# PROPOSITION LIL

(408.) Trouver la relation entre la vîtesse u, & l'espace parcounit par le corps A.

On a déjà vu (389.) que toutes les fois qu'on aura  $\Phi > \phi$ , le parallélipipede se mettra en mouvement. On a encore vu (383.), que, si dans le même temps, la puissance  $\theta$ , ou  $\alpha$  sin  $\Sigma$  qui agit sur le parallélipipede parallélement au plan, est plus grande que la force de résistance de l'obstacle & des aspérités, il continuera de se mouvoir, sans qu'il y ait aucune limite à son mouvement; & que le Frottement sera constant pendant la durée du mouvement, à cause que l'amplitude de l'obstacle & des aspérités ne reçoit aucune augmentation (391.)\*. D'après tout ceci, la vitesse correspondante sera (278.)  $u = \left(U^2 + \frac{\alpha(x+z)}{\frac{1}{2}A} - \frac{\int DH dx}{\frac{1}{2}A}\right)^{\frac{1}{2}}$ , ou, en substituant  $\theta$  pour  $\alpha$ , & h pour H, on aura  $u = \left(U^2 + \frac{2\delta(x+z)}{A} - \frac{2Dhx}{A}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; mais, dans le cas présent, z = 0 par rapport à x, cette expression devient donc  $u = \left(U^2 + \frac{2\delta x}{A} - \frac{2Dhx}{A}\right)^{\frac{1}{2}}$ , U désignant la vîtesse primitive qu'avoit le corps lorsqu'il a surmonté le Frottement.

# COROLLAIRE I.

(409.) S'il n'y avoit qu'une seule & unique puissance  $\alpha$ , qui animât le parallélipipede, il seroit nécessaire de mettre  $\alpha$  sin  $\Sigma$  pour  $\theta$ , & l'on auroit  $u = \left(U^2 + \frac{2\pi x \sin \Sigma}{A} - \frac{2Dhx}{A}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

<sup>\*</sup> Puisque (391.) les quantités h & h'' disparoissent dans la supposition de  $\phi \Longrightarrow \phi$ , elles disparoitront également lorsque  $\phi > \phi$ ; ce qui fait voir que ces quantités h & h' sont constantes. En outre, il ne faut pas oublier que l'Auteur a supposé la duteté constante dans les formules de la percussion, qu'il applique icl à la théorie du Frottement.

#### COROLLAIRE II.

### COROLLAIRE III.

(411.) Pour que le parallélipipede s'arrête dans le cours de son mouvement, il faut que u=0: donc, pour ce cas, on aura  $U^2 + \frac{20x}{A} - \frac{2Dhx}{A} = 0$ ; ou  $U^2 = \frac{2x}{A}(Dh - \theta) = \frac{2x}{A}(\varphi - \theta)$ . D'où l'on voit clairement que, pour que le parallélipipede s'arrête, il faut qu'on ait  $\varphi = Dh > \theta$ ; sans cela,  $\varphi - \theta$  seroit négatif, & par conséquent U imaginaire, ce qui est contre la supposition; ou bien  $\varphi - \theta$  seroit  $\varphi = 0$ , & par conséquent aussi U = 0, ce qui est pareillement contre la supposition.

COROLLAIRE IV.

(412.) Le point dans lequel s'arrêtera le parallélipipede, sera donc celui où l'on aura  $x = \frac{AU^2}{2(Dh-1)} = \frac{AU^2}{2(\varphi-1)}$ .

# PROPOSITION LIII.

(413.) Trouver le rapport entre l'espace parcouru par le corps A, & sa vîtesse.

L'équation qui correspond à ce cas, est (300.)  $x+z=\frac{\frac{1}{2}A(U^2-u^2)}{\pi+\alpha}$ , laquelle se réduit à  $x=\frac{A(U^2-u^2)}{2(\phi-\theta)}=\frac{A(U^2-u^2)}{2(Dh-\theta)}$ , en substituant  $\phi$  à la place de  $\pi$ , &  $\theta$  à celle de  $\alpha$ , & faisant de plus z=0; & si l'on avoit  $\theta > \phi$ , cette équation seroit  $z=\frac{A(u^2-U^2)}{2(\theta-\phi)}=\frac{A(u^2-U^2)}{2(\theta-Dh)}$ .

<sup>\*</sup> Ces secondes expressions que l'Auteur donne pour le cas où la puissance  $\theta$  qui anime le corps sur le plan, est plus grande que la résistance  $\phi$  qu'il doit vaincre, ne nous paroissent pas absolument essentielles; les premieres nous semblent suffisantes pour ce qu'il a dessein d'exprimer dans ce moment. Car puisque le corps éprouve, dans son mouvement sur la surface, une résistance moindre que la puissance qui l'anime, sa vitesse ira en augmentant; & à quelque instant que ce soit de la marche du corps, sa vitesse u sera plus grande que la vitesse primitive U; & alors  $U^2-u^2$  est une quantité négative. Mais, dans ce même cas,  $\phi-\theta$  est aussi négative : donc x sera positive, & aura la même valeur que celle qu'on obtient des secondes expressions; les premières COROLLAIRE

# Ch. VIII. DES EFFETS APRÈS LE FROTTEMENT VAINCU.185

(414.) Dans le cas où x parvient à sa plus grande valeur; c'està-dire, lorsqu'il représente le plus grand espace; on aura  $u=0^+$ , & par conséquent  $x = \frac{AU^2}{2(\phi-1)} = \frac{AU^2}{2(Dh-1)}$ , comme on l'a trouvé ci-devant (412.).

PROPOSITION LIV.

(415.) Trouver la relation entre le temps t de la durée du mouvement du corps A, & l'espace qu'il a parcouru.

L'équation (258.)  $dt = \frac{dx + dt}{u - v}$  se réduit, dans ce cas où z = 0, & v = 0, à  $dt = \frac{dx}{u}$ ; substituant, dans cette équation, la valeur de u trouvée, (408.), on aura  $dt = \frac{dx}{\left(U^2 + \frac{2\theta x}{A} - \frac{2D^2 x}{A}\right)^{\frac{1}{2}}}$ ; d'où l'on tire,

en intégrant,  $t = \frac{(A^2U^2 + 2Ax(\theta - Dh))^{\frac{1}{2}} - AU}{\theta - Dh} = \frac{(A^2U^2 + 2Ax(\theta - \phi))^{\frac{1}{2}} - AU}{\theta - \phi} **$ 

conviennent donc aussi bien au cas où  $\theta > \phi$ , qu'à ceux où  $\theta$  est =,ou  $< \phi$  (383.). On ne doit pas perdre de vue ce qui a été dit dans l'Art. 387, & su note, que, dans cette Proposition, aussi bien que dans la précédente, x marque la prosondeur de l'impression faite dans l'obstacle, & par conséquent l'espace parcouru par le parallélipipede le long du plan, puisque  $\xi$  est supposé = 0.

\* Cela s'appercevra facilement, si l'on fait attention que, pour que x soit le plus grand qu'il est possible, il faut que sa valeur  $\frac{A(U^2-u^2)}{2(\phi-\theta)}$  soit aussi la plus grande qu'il est possible; mais, pour cela, il faut que u=0, puisque toutes les autres quantités qui entrent dans cette expression, sont constantes (386). On remarquera qu'il faut, pour ce cas, que  $\phi > \theta$ ; car autrement il n'y auroit point de limite pour x (302 & 303.).

\*\* Pour trouver cette intégrale, je mets la valeur de de sous cette forme,  $dt = \dots$   $dx \left( U_2 + \left( \frac{2\theta - 2Dh}{A} \right) x \right)^{-\frac{1}{2}}$ ; je fais  $U_2 + \left( \frac{2\theta - 2Dh}{A} \right) x = y$ , d'où je tire  $x = \frac{Ay - AU_2}{2\theta - 2Dh}$ , & par conséquent  $dx = \frac{Ady}{2\theta - 2Dh}$ . Substituant maintenant ces quantités en place de seurs

correspondentes, j'ai  $dt = \frac{Ady}{2\theta - 2Dh} y^{-\frac{1}{2}} = \frac{Ay^{-\frac{1}{2}}dy}{2\theta - 2Dh}$ , & en intégrant  $t = \frac{Ay^{\frac{1}{2}}}{\theta - Dh} + C$ ;

mettant pour  $y^{\frac{1}{2}}$  fa valeur  $\left(U^{\frac{1}{2}} + \left(\frac{2\theta - 2Dh}{A}\right)x\right)^{\frac{1}{2}}$ , on trouve  $t = \frac{A\left(U^{\frac{1}{2}} + \left(\frac{2\theta - 2Dh}{A}\right)x\right)^{\frac{1}{2}}}{\theta - Dh}$ .

Pour trouver la valeur de la constante C, je remarque que cette intégrale doit être zéro au commencement de l'action, ou lorsque x=0; or si l'on éleve tout le numérateur de la valeur de  $\iota$  à la puissance  $\frac{1}{2}$ , le premier terme sera AU, & tous les autres seront affectés de  $\alpha$ ; donc ils s'évanouiront tous, à l'exception du premier, par la supposition de x=0. On a donc  $\frac{AU}{1-Dh}+C=0$ , ou  $C=\frac{AU}{1-Dh}$ . Substituant cette valeur de C dans celle de  $\iota$ , on trouve précisément l'expression donnée par l'Auteur.

722

## COROLLAIRE.

(416.) Pour le cas du plus grand espace parcouru, dans lequel on a  $Dh > \theta$ , ou  $\varphi > \theta$ , nous avons trouvé (412 & 414.)  $x = \dots$   $\frac{AU^2}{2(Dh-\theta)} = \frac{AU^2}{2(\varphi-\theta)}$ : cette valeur étant substituée dans l'équation précédente, donnera, pour le temps dans lequel le corps parcourt le plus grand espace,  $t = \frac{AU}{Dh-\theta} = \frac{AU}{\varphi-\theta}$ .

## PROPOSITION LV.

(417.) Trouver la relation entre l'espace x que parcourra le corps A, & le temps t,

Multipliant l'équation précédente  $t = \frac{(A^2U^2 + 2Ax(\theta-\phi))^{\frac{1}{2}} - AU}{\theta-\phi}$  par  $\theta-\phi$ , ajoutant AU de part & d'autre, & quarrant, il en résulte  $A^2U^2 + 2AUt(\theta-\phi) + t^2(\theta-\phi)^2 = A^2U^2 + 2Ax(\theta-\phi)$ : d'où l'on tire, en soustrayant de part & d'autre  $A^2U^2$ , & en divisant par  $2A(\theta-\phi)$ ,  $x = Ut + \frac{t^2(\theta-\phi)}{2A} = Ut + \frac{t^2(\theta-Dh)}{2A}$ .

#### PROPOSITION LVI.

(418.) Trouver le temps t qu'emploie le corps A dans son mou-

L'équation qui correspond à ce cas est (343.)  $t = \frac{A(u-U)}{a-\tau}$ . Substituant  $\theta$  pour  $\alpha$ , &  $\varphi$  pour  $\pi$ , elle devient  $t = \frac{A(u-U)}{\theta-\varphi}$ .

# COROLLAIRE.

(419.) Dans le cas de la plus grande impression, ou du plus grand espace parcouru, on aura  $t = \frac{AU}{Q-1}$ .

## PROPOSITION LVII.

(420.) Trouver la vîtesse qu'aura le corps A, par sa relation avec le temps de la durée du mouvement.

Multipliant par  $\theta - \varphi$ , l'équation  $t = \frac{A(u-U)}{\theta - \varphi}$ , divisant par A, & ajoutant U de part & d'autre, on aura  $u = U + \frac{\iota(\theta - \varphi)}{A}$ .

#### COROLLAIRE.

(421.) Supposons que le parallélipipede A descende le long du plan, par la seule action de la gravité  $\alpha$ ; que n soit un nombre que le que, de sorte qu'on ait  $\alpha \sin \Sigma - \varphi = \theta - \varphi = n\alpha$ ; nous aurons

Ch. VIII. DES EFFETS APRÈS LE FROTTEMENT VAINCU. 187,  $u = U \pm \frac{nat}{A}$ : mais (52.)  $A = \frac{1}{52} \alpha$ ; donc  $u = U \pm 32nt$ \*.

S c o L I E.

(422.) Dans le volume des Mémoires de l'Académie Royale de Berlin, de l'année 1748, on trouve un Mémoire de Léonard Euler, sur la maniere dont on peut concevoir la résistance du Frottement. Ce Sçavant conclud que cette résistance est moindre dans le cas du mouvement que dans celui de l'équilibre; ce qui est absolument contraire à nos résultats. Pour concevoir & rendre raison de cette difsérence, il suffira de dire que ce sçavant Auteur ne développe point, dans la théorie qu'il expose, ce en quoi il fait consister le Frottement; il dit seulement ce qui peut servir à en concevoir les effets. Il suppose qu'il provient uniquement des aspérités du plan & du parallélipipede; & en aucune maniere de l'obstacle FI, que nous avons déjà vu avoir nécessairement lieu, en vertu de la puissance perpendiculaire a co \( \Sigma\), sur le même parallélipipede. Il suppose encore que les aspérités du parallélipipede & du plan sont autant de petits plans inclinés, ou autant de dents semblables, afin que les dents du plan puissent s'engrener, ou s'ajuster parsaitement, avec celles du parallélipipede. Dans cette supposition, il est clair que la puissance qui agit sur le parallélipipede, étant d'une grandeur suffisante, obli-gera ce corps, ou ses petites dents à ramper le long de celles du plan, jusqu'à ce qu'elles se soutiennent sommets contre sommets. Ce point étant passé, elles s'engreneront de nouveau, par la chûte du parallélipipede, avec les dents suivantes, chacune avec sa correspondante: après quoi elles recommenceront à s'élever; & continuant ainsi, le Frottement se sera, comme on voit, par sauts d'une dent à l'autre; de sorte que la premiere sois que les dents du parallélipipede montent le long de celles du plan, c'est alors qu'on éprouve le Frottement total; & les chûtes étant une action opposée, ou négative, le premier Frottement, qui est celui qui a lieu dans le cas d'équilibre, est diminué. Cette façon de considérer le Frottement peut être propre à en faire concevoir facilement les effets; mais on apperçoit en même temps ses inconvénients, & les fortes objec-

<sup>\*</sup> Plusieurs Lecteurs n'appercevront peut-être pas tout d'un coup pourquoi l'Auteur emploie ici le double signe dans l'équation  $u = U \pm \frac{n\alpha t}{A}$ : mais la difficulté disparoîtra, si l'on considere qu'il a voulu réunir dans cette équation le cas où la force  $\varphi$  de l'obstacle & des aspérités excede la puissance agissante  $\theta$ , cas où la quantité  $\theta - \varphi$  qu'il a représentée par  $n\alpha$ , est négative. Ainsi, sous cette forme, l'équation convient à tous les cas; on voit que u peut être positif, puis égal à zéro, & ensuite négatif (383.).

revne. II. tions qu'on peut élever contre elle. Les dents du parallélipipede ne peuvent absolument point monter le long de celles du plan, & parvenir au point d'être sommets contre sommets, ni même proches de cette situation, sans qu'il ne se soit fait une impression réciproque dans ces mêmes dents, & par conséquent qu'il ne se soit sormé un nouvel obstacle à vaincre, sans que jamais il puisse arriver que cet obstacle soit nul, & qu'il puisse y avoir de chûte; & par la même raison, il ne peut y avoir de diminution dans le Frottement, dans le cas du mouvement.

Une expérience, dit le même sçavant Auteur, favorise cette détermination; la voici. Il ne peut jamais arriver que le parallélipipede se meuve sur le plan, avec beaucoup de lenteur, quelque soin qu'on apporte à ne donner au plan que l'inclinaison nécessaire pour mettre le parallélipipede en mouvement. Il dit, au contraire, qu'une sois qu'il a commencé à se mouvoir, son mouvement s'accélere avec une grande rapidité, & que, par conséquent, il saut que le Frottement diminue par le mouvement; mais on va voir qu'il n'est point d'expérience qui s'accorde plus parsaitement avec notre théorie.

L'équation  $u=U\pm 32nt$ , est celle qui correspond précisément au cas dont il est ici question. Si nous faisons  $n = \frac{1}{14}$ , elle deviendra  $u=U\pm t$ ; & si l'on éleve le plan avec toute la lenteur possible, & qu'on fasse, en conséquence, U=0, il restera cependant encore u=t; c'est-à-dire que la vitesse u que prendra le corps A. lors même qu'on ne donne au plan que l'inclinaison nécessaire pour qu'il le mette en mouvement, sera encore d'autant de pieds par seconde, qu'il y a de secondes dans le temps t: ensorte qu'à la fin de la premiere seconde de temps, il marchera déjà avec une vîtesse d'un pied par seconde; & à la fin des deux premieres secondes de temps, sa vitesse sera de deux pieds par seconde, & ainsi de suite. Il ne faut maintenant que faire voir qu'en supposant  $n=\frac{1}{12}$ , on ne suppose dans le plan BE qu'un mouvement très-petit; c'est-à-dire que l'angle  $BEL = \Sigma$  n'est augmenté que d'une très-petite quantité, l'inclinaison du plan étant déjà supposée telle que le corps soit sur le point de se mettre en mouvement; auquel cas on a  $\alpha$  sin  $\Sigma = \varphi$ . Supposons maintenant qu'on augmente l'angle BEL d'inclinaison d'une différencielle  $d\Sigma$ ; c'est à-dire qu'il deviennne =  $\Sigma + d\Sigma$ : de sinus de cet angle BEL sera =  $\int \ln \Sigma + d\Sigma \cos \Sigma$ , & son cosinus  $=cof \Sigma - d\Sigma fin \Sigma$ . La puissance qui anime le corps parallélement au plan sera, dans ce second cas, =  $\alpha \sin \Sigma + \alpha d\Sigma \cos \Sigma$ ; par conséquent plus grande que celle du premier cas de  $\alpha d\Sigma \cos \Sigma$ . On aura

F10. 22'

Ch. VIII. DES EFFETS APRÈS LEFROTTEMENT VAINCU.189 pareillement la puissance qui l'anime perpendiculairement = a cos \( \S \) -adΣ sin Σ. La puissance capable de vaincre le Frottement dans ce fecond cas, est (392.) =  $\frac{ha \cos \Sigma}{H} - \frac{ha d\Sigma \sin \Sigma}{H}$ . L'amplitude hest comme la largeur du parallélipipede, multipliée par la profondeur de l'impression: mais la premiere quantité étant constante, h sera comme la prosondeur de l'impression; c'est-à-dire (398 & 400.) comme la puissance a  $cof \Sigma - ad \Sigma fin \Sigma$ . Donc la puissance, qui est capable de vaincre le Frottement dans ce second cas, sera comme . . . . .  $\frac{a^2}{H} \left( \cos \Sigma - d\Sigma \sin \Sigma \right)^2$ , ou comme  $\frac{a^2}{H} \left( \cos \Sigma^2 - 2d\Sigma \cos \Sigma \sin \Sigma \right)$ ; & dans le premier cas, ou  $d\Sigma = 0$ , comme  $\frac{d^2}{H}cof \Sigma^2$ . La puissance du second cas sera donc moindre que celle du premier de . . .  $\frac{a^{*}}{H}$  ( $2d\Sigma cof \Sigma fin \Sigma$ ); & la puissance totale du premier cas, sera à cette différence, comme  $cof \Sigma^2$  est à  $2d\Sigma cof \Sigma fin \Sigma$ . Or la puissance primitive totale est =  $\alpha \sin \Sigma$ : donc la différence sera =  $\frac{2\alpha d\Sigma \sin \Sigma^*}{\cos (\Sigma)}$ . L'augmentation de la puissance qui anime le corps parallélement au plan, est  $= \alpha d\Sigma \cos \Sigma$ , & la diminution de celle qui surmonte le Frottement,  $=\frac{2\alpha d\Sigma fin\Sigma^{4}}{cof\Sigma}$ : donc on aura, pour le second cas,  $\alpha fin\Sigma - \varphi = n\alpha =$  $ad\Sigma cof \Sigma + \frac{2ad\Sigma fin \Sigma^{2}}{cof \Sigma}$ , ou  $n = \frac{1}{3a} = \frac{d\Sigma}{cof \Sigma} (1 + fin \Sigma^{2})^{*}$ . Substituant maintenant, d'après M. Bilfinger  $\frac{\sin \Sigma}{\cos f \Sigma} = \frac{1}{4}$ , on aura  $\frac{1}{12} = \frac{d\Sigma(i + \frac{1}{12})}{4V + \frac{1}{12}}$ , &  $d\Sigma = \frac{\sqrt{17}}{144}$ . Or le rayon d'un cercle étant égal à l'unité, la demi-

La puissance primitive totale qui animoit le corps parallélement au plan, étoit =  $\alpha \sin \Sigma$ ; mais ayant recu une augmentation de  $\alpha d\Sigma$  cos  $\Sigma$ , elle est donc maintenant =  $\alpha \sin \Sigma + \alpha \alpha \Sigma$  cos  $\Sigma = \emptyset$ . Pareillement, puisque la puissance  $\varphi$ , qui surmonte le frottement, a reçu une diminution de  $\frac{2 \times d\Sigma}{\cos \Sigma}$ , & que, dans le premier cas,  $\varphi = \alpha \sin \Sigma$ , par l'hypothese, on aura donc, dans le second,  $\varphi = \alpha \sin \Sigma - \frac{2 \times d\Sigma}{\cos \Sigma}$ ; & par conséquent  $\theta - \varphi = n\alpha$  (421.) =  $\alpha d\Sigma$  cos  $\Sigma$  +  $\frac{2 \times d\Sigma}{\cos \Sigma}$ , d'où l'on tire  $n = d\Sigma$  (cos  $\Sigma$  +  $\frac{2 \sin \Sigma^2}{\cos S}$ ). Multipliant le second sacteur par  $\cos \Sigma$ , & divisant le premier par la même quantité, on a  $n = \frac{d\Sigma}{\cos S}$  (cos  $\Sigma$  +  $2 \sin \Sigma$ ) =  $\frac{d\Sigma}{\cos S}$  (cos  $\Sigma$  +  $\frac{1}{\sin \Sigma}$ ): mais  $\cos \Sigma$  +  $\frac{1}{\sin \Sigma}$  = 1. Donc  $n = \frac{d\Sigma}{\cos S}$  (1 +  $\frac{1}{\sin \Sigma}$ ). Quant aux substitutions numériques, il ne peut y avoir de difficulté; car puisque  $\frac{d\Sigma}{\cos S}$  ( $\frac{1}{\sin \Sigma}$ ) =  $\frac{1}{\sin S}$  ensuit que  $\sin \Sigma$  =  $\frac{1}{\sin S}$ , &  $\sin \Sigma$  =  $\frac{1}{\sin S}$  ; mais  $\cos \Sigma$  =  $\frac{1}{\sin S}$  : donc  $\sin \Sigma$  =  $\frac{1}{\cos S}$  . Substituant ces quantités dans la valeur de n, on a l'expression même de l'Auteur : d'où l'on concluta la valeur de  $d\Sigma$  par les regles ordinaires de l'Algebre & de l'Arithmétique.

Circonférence est = 3,14, le degré =  $\frac{3,14}{180}$ , & la minute =  $\frac{3,14}{60.180}$ . Nommant donc m le nombre des minutes contenu dans  $d\Sigma$ , nous aurons  $\frac{3,14.m}{60.180} = \frac{\sqrt{17}}{144}$ , &  $m = \frac{75\sqrt{17}}{3,14} = 98\frac{1}{3}$ ; c'est-à-dire que le nombre m de minutes, qui exprime le mouvement qu'il faut donner au plan, est de  $98\frac{1}{3}$ . Donc, en augmentant l'inclinaison du plan seulement de  $1^{\circ}38\frac{1}{3}$  en sus de celle qu'il a, lorsque le corps A se maintient encore sur le plan sans se mouvoir, alors il commencera sa course, en accélérant sa vîtesse de maniere qu'on ait au moins u=t: ce qui prouve, comme nous l'avons dit, la conformité de notre théorie avec la pratique.

# CHAPITRE IX.

De l'effet du Frottement dans les Machines simples.

## DÉFINITION XLVI.

(423.) ON appelle Machine tout instrument propre à faciliter le mouvement des corps.

## DÉFINITION XLVII.

(424.) Les Machines se divisent en simples & en composées; les Machines composées sont celles dans la composition desquelles it entre deux, ou un plus grand nombre de machines simples. Les simples sont le Levier, le Plan incliné, le Coin, la Vis, le Treuil, ou Cabeslan, & la Poulie.

SCOLIE.

(425.) On a déjà parlé du Levier à la fin du Chapitre IV. Il n'y a point de Frottement dans cette Machine, parce qu'elle n'a aucune de ses parties qui se meuve étant posée sur une surface. Tout le Chapitre VII a été presque employé au Plan incliné, & il nous a servi d'exemple pour déterminer le Frottement: mais, comme nous avons seulement considéré le cas où le corps A est déterminé à descendre, il nous reste à présent à résoudre celui dans lequel il monte, & à examiner le mouvement de rotation qui peut avoir lieu, à cause du Frottement.

# DU PLAN INCLINÉ.

# DÉFINITION XLVIII.

(426.) On appelle Plan incliné, un Plan qui n'est ni perpendicu-

laire, ni parallele à l'horison: si LE représente l'horison, BE sera un Plan incliné.

Plane. II. Pro. 37.

#### SCOLIE.

(427.) Le corps A qui est placé sur un Plan incliné, est déjà animé par une puissance qui agit sur lui; cette puissance est la gravité qui agit suivant la direction verticale AD. L'action de cette puissance peut bien, comme nous l'avons déjà dit, faire descendre le corps, mais elle ne peut le faire monter. Pour produire ce dernier effet, il faut une autre puissance qui agisse sur le corps dans la direction EB, & qui soit non-seulement plus grande que la puissance « sin  $\Sigma$ , qui est dirigée suivant BE, mais plus grande que cette puissance jointe à la résistance du Frottement; puisque toutes les deux s'opposent au mouvement du corps suivant EB. Dans le Chapitre précédent, nous avons exprimé les puissances qui doivent vaincre le Frottement par a sin  $\Sigma$  & par  $\theta$ , la premiere expression pour le cas où il n'y a pas d'autre puissance qui agisse sur le corps A, suivant la direction AD, que la puissance &; & la seconde pour désigner la résultante quelconque qui agit pour mouvoir le parallélipipede suivant BE, laquelle est la même que a sin  $\Sigma$  dans le premier cas. Ensorte que connoissant, de quelque maniere que ce soit, la résultante de la puissance, ou des puissances, dont l'action est dirigée suivant BE, ou EB; & celle de la puissance, ou des puissances qui agissent dans la direction AH; les valeurs de ces résultantes étant substituées, dans les formules, en place de celles dont on a fait usage dans les exemples où il s'agissoit de surmonter le Frottement; on résoudra tous les cas du mouvement du corps A fuivant BE.

# PROPOSITION LVIII.

(428.) Trouver la puissance nécessaire pour vaincre le Frottement, & faire monter un parallélipipede sur un Plan incliné.

Nous avons déjà vu (392), que, pour vaincre le Frottement sur un Plan incliné, dans le cas où U est =0, il faut avoir  $\alpha$  sin  $\Sigma$   $=\frac{\alpha h \cos \Sigma}{H}$ ,  $\Sigma$  désignant l'angle HAD, ou BEL;  $\alpha$  la puissance unique qui anime le parallélipipede suivant AD;  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , celle qui l'anime suivant BE; &  $\alpha$  cos  $\Sigma$ , celle qui l'anime suivant AH. Qu'une puissance  $\theta$  agisse maintenant sur le parallélipipede suivant EB, nous aurons  $\theta - \alpha$  sin  $\Sigma$  pour l'expression de la puissance résultante suivant EB, laquelle étant substituée, dans l'équation précédente, en

place de  $\alpha \sin \Sigma$ , nous aurons, pour le cas du Frottement surmonté, ou pour le cas où le parallélipipede est sur le point de monter le long du Plan incliné,  $\theta - \alpha \sin \Sigma = \frac{ah \cos \Sigma}{H}$ , d'où l'on tire  $\theta = \frac{a(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)}{H}$ .

#### COROLLAIRE I.

(429.) Si l'on avoit  $\int \ln \Sigma + \frac{h}{H} \cos \int \Sigma < 1$ , on auroit aussi  $\theta < \alpha$ , & par conséquent il ne seroit pas nécessaire d'une si grande force pour faire monter le parallélipipede le long du plan, que pour l'élever verticalement : le Plan incliné facilitera, dans ce cas, l'opération; & c'est pour cela qu'il est compté au nombre des Machines.

#### COROLLAIRE II.

(430.) Si l'on avoit  $\int \ln \Sigma = 0$ ; ou, ce qui revient au même, si le plan étoit horisontal, il resteroit  $\theta = \frac{ah}{H}$ , ou  $\frac{b}{a} = \frac{h}{H}$ : ensorte que plus h sera petit par rapport à H, plus  $\theta$  sera petit par rapport à a.

#### COROLLAIRE III.

(431.) Comme on peut faire h presque insiniment moindre que H? soit en diminuant la grandeur & le nombre des aspérités, soit en interposant un corps étranger entre le plan & le parallélipipede, la puissance nécessaire pour mouvoir le parallélipipede horisontalement, peut être presque infiniment plus petite que a; mais elle ne peut jamais devenir égale à zéro, à moins qu'on n'ait h = 0: ce qui est impossible dans la pratique.

# COROLLAIRE IV.

(432.) Si l'on avoit  $\sin \Sigma = 1$ ; ou, ce qui est la même chose, si le plan étoit vertical, ou s'il s'agissoit d'élever le parallélipipede sans le secours du Plan incliné, il resteroit  $\theta = \alpha$ : de sorte qu'il est toujours nécessaire, dans ce cas, d'employer une puissance égale au poids du corps qu'on veut élever.

## COROLLAIRE V.

(433.) Si nous substituons dans la formule  $\theta = \frac{\alpha(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)}{H}$ , les valeurs de H = lk, de h = nlk + kX, trouvées, Art. 394, il en réfultera  $\theta = \alpha$  ( $\sin \Sigma + n \cos \Sigma + \frac{X}{l} \cos \Sigma$ ); n marquant un nombre quelconque qui dépend de la grandeur des aspérités; l la longueur du parallélipipede, & X la prosondeur de l'impression que celui-ci fait dans le plan. Corollaire

## COROLLAIRE VI.

(434.) Si l'on avoit X=0; ou, ce qui est la même chose, si le plan étoit très-dur, de sorte qu'il ne se sit en lui aucune impression sensible, on auroit  $\theta=\alpha(\sin\Sigma+n\cos\Sigma)$ .

#### COROLLAIRE VII.

(435.) Dans le cas où  $\theta$  a sa plus grande valeur, ou est un maximum, on a  $d\theta = \alpha (d\Sigma \cos \Sigma - nd\Sigma \sin \Sigma) = 0$ ; ou  $\sin \Sigma = (\frac{1}{1+n^2})^{\frac{1}{2}}$ .\*

d'où l'on appercoit une singularité qui pourra paroître assez étrange, qui est que la force qu'on doit employer pour élever le corps verticalement, ne soit pas la plus grande; mais celle qu'il faudroit employer pour l'élever le long d'un Plan incliné, dans lequel on auroit  $\sin \Sigma = (\frac{1}{1+n^2})^{\frac{1}{2}}$ .

#### COROLLAIRE VIII.

(436.) Si l'on substitue cette valeur dans  $\theta = \alpha$  ( $\sin \Sigma + n\cos \Sigma$ ), on aura la plus grande force  $\theta = \alpha \vee (1 + n^2)$ ; force qui est d'autant plus grande que  $\alpha$ , à proportion que n, ou les aspérités sont plus grandes.

#### COROLLAIRE IX.

(437.) La formule ne donne pas la moindre valeur  $\theta$ , à moins que  $fin \Sigma$  ne soit négatif : de sorte que la puissance  $\theta$  diminue toujours à mesure que  $fin \Sigma$  diminue; & ce sinus devenant ensuite négatif, on a  $a(-fin \Sigma + n \vee (1-fin \Sigma^2)) = 0$ , ou  $-fin \Sigma = n(\frac{1}{1+n^2})^{\frac{1}{2}}$ . lorsque  $\theta$  est zéro.

# PROPOSITION LIX.

# (438.) Trouver la relation entre la puissance & & la vitesse u avec

<sup>\*</sup> Car de l'équation a  $(dz \cdot of \Sigma - nd\Sigma fin^{\frac{1}{2}}) = 0$ , on tire, en divisant par  $ad\Sigma$ , & en transposant n fin  $\Sigma = tof \Sigma = (1 - fin \Sigma^{2})^{\frac{1}{2}}$ ; donc, en quarrant,  $n^{2}$  fin  $\Sigma^{2} = 1 - fin \Sigma^{2}$ , & par conséquent  $fin \Sigma = (\frac{1}{1+n^{2}})^{\frac{1}{2}}$ . En substituant cette valeur de  $fin \Sigma$  dans celle de  $cof \Sigma$ , on trouvera  $cof \Sigma = n(\frac{1}{1+n^{2}})^{\frac{1}{2}}$ . Quant à la conséquence que ce Corollaire sournit, nous ne connoissons aucune expérience qui puisse la justifier : cependant on se convaincra aissement de son évidence, en confidérant que lorsque le Plan incliné est très-proche de la fisuation verticale, la puissance qui tire le corps parallélement au plan est à très-pou près égale à la puissance = qu'il faudroit employer pour l'élever vérticalement; & que si, dans ce cas, n est d'une grandeur sensible; c'esta-dire, si la grandeur des aspérités n'est pas susceptible d'être négligée, il peut arriver que se doive être alors plus grand que = Si l'on pouvoit avoir n = 0, ce qui auroit lieu, si le plan & le parallélipipede étoient infiniment lisses, on auroit alors  $fin \Sigma = 1$ , &  $\delta = a$  (432).

\*\*To ME I.\*\*

# COROLLAIRE I.

(439.) Cette force  $\varphi$  a été trouvée (410.) = Dh; on aura donc aussi  $u = \left(U^2 + \frac{2x(\lambda - \alpha \sin \Sigma)}{A} - \frac{2\varphi x}{A}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

# COROLLAIRE IL

(440.) Si la vîtesse U étoit tellement petite, qu'on pût, sans erreur sensible, faire U=0, il resteroit  $u=\left(\frac{2x}{A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-Dh)\right)^{\frac{1}{2}}$ , ou  $u=\left(\frac{2x}{A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-Dh)\right)^{\frac{1}{2}}$ ; ou bien à cause que, dans ce cas, (392.)  $\phi=\frac{h}{H}(\cos\Sigma)^*$ ,  $u=\left(\frac{2x}{A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-\frac{h}{H}\cos\Sigma)\right)^{\frac{1}{2}}$ . Corollar la la entre III.

(441.) En quarrant ces équations, & en ordonnant, on trouvers  $\lambda = \alpha \int \ln \Sigma + Dh + \frac{Au^2}{2x} = \alpha \int \ln \Sigma + \frac{Au^2}{H} = \alpha \int \ln \Sigma + \frac{h}{H} \cos \Sigma + \frac{Au^2}{2x}$ .

# PROPOSITION LX.

(442.) Trouver l'espace parcouru en montant par le parallélipipede par sa relation avec la vîtesse.

Par ce qui a été démontré (413.), on a trouvé  $x = \frac{A(u^2 - U^2)}{2(1 - Dh)}$ ,

<sup>#</sup> Il nous paroît difficile de concevoir ce passage: l'Auteur renvoie à l'Article 392 pour la substitution de la valeur de  $\varphi$ ; mais d'après cet Article, il nous semble que  $\varphi = \frac{h}{H} \alpha co \int \Sigma$ , & non  $\frac{h}{H} co \int \pi$ , comme on le trouve dans l'original. Le résultat de la substitution que fait l'Auteur, nous indique bien qu'il y a une saute d'impression, qu'on a mis  $co \int \pi$  pour  $co \int \Sigma$ ; mais il reste toujours à sçavoir pourquoi  $\alpha$  ne se trouve pas dans la valeur de  $\varphi$ , comme paroît l'exiger l'Article auquel l'Auteur renvoie. Si notre remarque est juste, on doit avoir  $u = \frac{1}{2} \left( \lambda - \alpha \left( \int \ln \Sigma + \frac{h}{H} \cos \int \Sigma \right) \right)^{\frac{1}{\alpha}}$ , ou  $= \left( \frac{2\pi}{A} \left( \lambda - \alpha \int \ln \Sigma - \frac{h}{H} - \cos \int \Sigma \right) \right)^{\frac{1}{\alpha}}$ , & non pas  $u = \left( \frac{2\pi}{A} \left( \lambda - \alpha \int \ln \Sigma - \frac{h}{H} \cos \int \Sigma \right) \right)^{\frac{1}{\alpha}}$ . Il sant appliquer ceci à tous les endroits suivants, où l'Auteur emploie la valeur de u, après y avoir substitué la valeur de  $\varphi$ .

• exprimant la puissance qui anime le parallélipipede parallélement au plan. Substituant maintenant à la place de  $\theta$  l'expression  $\lambda - \alpha \sin \Sigma$ , on aura  $x = \frac{A(u^2 - U^2)}{2(\lambda - \alpha \sin \Sigma - D)}$ , ou  $x = \frac{A(u^2 - U^2)}{2(\lambda - \alpha \sin \Sigma - Q)}$ .

PLANC. II;

#### COROLLAIRE.

(443.) Si la vitesse U étoit tellement petite, qu'on pût, sans erreur sensible, supposer U = 0, on auroit  $x = \frac{Au^2}{2(\lambda - a \sin \Sigma - \Phi)}$ ; ou  $x = \frac{Au^2}{2(\lambda - a \sin \Sigma - \Phi)} = \frac{Au^2}{2(\lambda - a \sin \Sigma - \Phi)}$ .

# PROPOSITION LXI.

(444.) Trouver l'espace parcouru en montant par le parallélipipede, par sa relation avec le temps employé à le parcourir.

Par ce qui a été démontré (417.), on a trouvé  $x = Ut + \frac{t^2(t-Dh)}{2A}$ ;  $\theta$  exprimant la puissance qui anime le parallélipipede parallélement au plan. Substituant donc à la place de  $\theta$  l'expression  $\lambda - \alpha \sin \Sigma$ , on aura  $x = Ut + \frac{t^2(\lambda - \alpha \sin \Sigma - Dh)}{2A}$ , ou  $x = Ut + \frac{t^2(\lambda - \alpha \sin \Sigma - \Phi)}{2A}$ .

## COROLLAIRE.

(445.) Si la vîtesse U étoit assez petite pour qu'on pût, sans èrreur sensible, supposer U=0, il resteroit  $x=\frac{t^2}{2A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-Dh)$   $=\frac{t^2}{2A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-\phi)=\frac{t^2}{2A}(\lambda-\alpha\sin\Sigma-\frac{h}{H}\cos\Sigma).$ 

# PROPOSITION LXII.

(446.) Trouver le mouvement de rotation que doivent prendre les corps placés sur un Plan incliné, lorsqu'ils sont sans mouvement progressif.

Quelles que soient les puissances qui animent le corps A, qui pose, seulement par un point C, sur le Plan incliné FG; elles peuvent se décomposer en deux autres, l'une qui agisse parallélement, & l'autre perpendiculairement au plan : toutes les deux s'exerceront par réaction dans le point C, & aux distances AH, CH du centre de gravité A du corps. La gravité  $\alpha$  qui agit dans la direction de la verticale AD, se décomposera dans les deux puissances  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , & s'il se joint à la premiere une autre puissance  $\lambda$ , positive, ou négative, qui agisse au centre de gravité, la réaction de ces puissances, qui est la résistance du Frottement, équivaudra à la somme  $\alpha$  sin  $\Sigma \pm \lambda$  de ces deux puissances. La différencielle

F10. 34.

151 /

de l'angle de rotation qu'elles produiront, sera donc (129 & suiv. jusqu'à 159) =  $\frac{dista(a \sin z \pm \lambda)AH \pm dista \cos z \cdot CH}{s}$ ; le signe + du second
terme ayant lieu, lorsque la perpendiculaire AH tombe au-dessous
de l'appui C; & le signe -, quand elle tombe au-dessus: ensorte
que cette quantité étant positive, le corps tournera vers la partie
qui est au-dessous de l'appui C; & au contraire, si elle est négative.

### COROLLAIRE I.

(447.) Si l'on suppose que  $\lambda = n \alpha \sin \Sigma$ , n marquant un nombre quelconque plus grand ou plus petit que l'unité, en substituant cette valeur dans l'expression de l'angle de rotation, elle deviendra . . .  $disdi(1\pm n)\alpha \sin \Sigma HA + disdia \cos \Sigma CH$ 

# COROLLAIRE II.

(448.) Puisque  $\sin \Sigma : \cos \Sigma :: DH.AH$ , on a  $AH.\sin \Sigma = DH\cos \Sigma :$  substituant cette valeur dans la dernière expression de l'angle de rotation, elle se changera en celle-ci,  $\frac{disadt \cos \Sigma (DH(1+n)+CH)}{S} = \dots$  desse de sos  $\frac{disadt \cos \Sigma (DC+n.DH)}{S}$ 

# COROLLAIRE III.

(449.) Si, dès le commencement de l'action, on avoit DC—n.DH = 0; ou, ce qui revient au même, si a sin  $\Sigma : na$  sin  $\Sigma = \lambda ::$  DH:DC, le corps ne tourneroit pas.

# COROLLAIRE IV.

(450.) Si la gravité est la seule puissance qui agisse sur le corps, on aura n = 0, & l'expression de l'angle de rotation deviendra  $= \frac{defade \ cof \ E.\ DC}{}$ 

# COROLLAIRE V.

(451.) Si l'on avoit DC=0 dès le commencement de l'action, le corps ne tourneroit point: mais si DC a une valeur quelconque, ou, comme on s'exprime généralement dans la Méchanique, si la verticale AD, qui passe par le centre de gravité A, tombe au-dehors de l'appui C, le corps tournera.

# PROPOSITION LXIII.

(452.) Trouver la rotation que doivent prendre les corps placés sur un Plan incliné, lorsque le Frottement étant vaincu, le point d'appui est déjà en mouvement.

La force, ou la résistance réunie de l'obstacle & des aspérités, est (384.)  $\varphi = \frac{i(hh')}{I(hi'+h'i)} \left(\frac{1}{2}AU^2\cos\Sigma^2 + \alpha\cos\Sigma(X+Z)\right)$ ; & elle est dirigée suivant CH parallélement au plan GF, & passe à la distance AH du centre de gravité du corps A: l'angle de rotation sera donc (129 & suiv.) =  $\frac{di}{s} \int \frac{i(hh')dtAH}{I(hi'+h'i)} \left(\frac{1}{2}AU^2\cos\Sigma^2 + \alpha\cos\Sigma(X+Z)\right) \pm \frac{di}{s} \int \alpha dt\cos\Sigma.CH$ .

COROLLAIRE I.

(453.) La force, ou la résistance  $\varphi = \frac{i(hh')}{I(hi'+h'i)} \left(\frac{1}{2}AU^2cof\Sigma^2 + acof\Sigma(X+Z)\right)$  est (383.) moindre que la puissance  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , qui résulte de la gravité, & qui est dirigée parallélement au plan. Soit donc supposé  $\alpha$  sin  $\Sigma - \lambda = \varphi$ ; en mettant cette valeur dans l'expression précédente de l'angle de rotation, elle deviendra  $\frac{difdt(\alpha \sin \Sigma - \lambda) \cdot AH + difadt \cos \Sigma \cdot CH}{S}$ ; ou en substituant (448.) en place de  $\sin \Sigma \cdot AH$ , sa valeur  $DH \cdot \cos \Sigma$ , & réduisant, on aura l'angle de rotation  $\frac{difadt \cos \Sigma \cdot DC - dif\lambda di \cdot AH}{S}$ .

## COROLLAIRE IL

(454.) Si l'on avoit DC=0; ou si la verticale AD, qui passe par le centre de gravité A, passoit aussi par l'appui C, l'expression de l'angle de rotation se réduiroit à  $\frac{de \int \lambda dt \cdot AH}{S}$ .

## COROLLAIRE III.

(455.) Le corps tournera donc vers la partie supérieure du plan, lorsque l'appui C est en mouvement, quoique la verticale AD passe par le point d'appui.

C O R O L L A I R E I V.

(456.) Non-seulement le corps tournera dans ce sens, dans le cas où DC = 0, mais encore dans tous ceux où l'on a  $\lambda$ .  $AH > \alpha \cos \Sigma .DC$ : de maniere que, quoique DC soit positive, ou que la verticale AD tombe au-dessous de l'appui C, le corps peut tourner négativement, ou vers la partie supérieure du plan.

## ScoliE.

(457.) Ce qu'on vient de dire fait voir l'erreur de ceux qui, n'ayant pas examiné les corps en mouvement sur le Planincliné, ont avancé qu'ils devoient toujours tourner vers la partie inférieure du plan, toutes les sois que la verticale AD tombe plus bas que l'appui C.

# EXAMEN MARITIME, Liv. I. DU COIN.

PLANC. II. Fig. 39.

# DÉFINITION XLIX.

(458.) On appelle communément Coin un Prisme tel que ABCD.

#### SCOLIE.

(459.) Si l'on place le coin entre deux corps A & B, & qu'on l'introduise entre ces deux corps par le moyen de la percussion, ou par l'action d'une puissance qui agisse en C, & dans la direction CD; les deux corps se sépareront, quoique les puissances qui les unissent soient plus grandes que celle qui agit sur le Coin.

#### PROPOSITION LXIV.

(460.) Le Coin se réduit au Plan incliné.

Quant à ce qui regarde l'effet, c'est la même chose de considérer les deux corps A & B comme sixes, & le Coin en mouvement, ou au contraire, le Coin sixe, & les deux corps en mouvement, puisque, dans l'un & l'autre cas, l'action dépend de la vîtesse respective. Nous pouvons donc supposer le Coin sixe, & qu'une puissance quelconque est appliquée aux corps, & agit sur eux dans la direction DC; mais on voit que ce cas se réduit à faire monter, ou à pousser les deux corps A & B le long des deux Plans inclinés DI, DL. Donc le Coin se réduit au Plan incliné.

## COROLLAIRE I.

(461.) Les mêmes formules qui ont exprimé les effets du Plan incliné, doivent par conséquent exprimer ceux du Coin.

# SCOLIB I.

& même corps M, qu'on veut séparer ou sendre en deux, par les moyen du Coin, en augmentant la sente EKF vers KM. La puissance qui résiste vient de l'union, de la cohésion, ou de la force des particules, ou sibres du corps en K, & c'est cette résistance, ou cette cohésion, qu'il faut vaincre, ou rompre, par le moyen des puissances qui exercent leur action en G & H. Or, comme les sibres en K sont élastiques, elles cedent, ou se mettent en mouvement avant de se rompre. Ceci arrive seulement à un certain nombre de sibres, & par conséquent il y a un point tel que M, où elles se maintiennent fermes, & sans aucun mouvement, & sur lequel tournent les deux corps A & B. Les lignes GKM, HKM agissent donc

151 (0)

comme deux leviers de la seconde espece, sixes en M, au moyen desquels les puissances appliquées en G & H tendent à vaincre la résissance qui agit en K. La puissance en K sera donc à la puissance en G, comme MG est à MK: & pareillement elle sera à la puissance placée en H, comme MH est à MK.

## COROLLAIRE II.

(463.) Si l'on appelle a la puissance en K, celle placée en G fera  $=\frac{MK}{MG}$ . a; & celle placée en H fera  $=\frac{MK}{MH}$ . a.

#### COROLLAIRE III.

(464.) L'action de ces deux puissances est perpendiculaire à MG, MH; car les corps A & B tournant sur le point M, le mouvement des points G & H est dirigé perpendiculairement aux rayons MG, MH.

#### SCOLIE II.

(465.) Les fibres qui résistent en K sont de dissérentes especes, & placées à dissérentes dissances du centre immobile M: les sorces qu'elles exerceront, seront, par conséquent, dissérentes les unes des autres; mais nous pouvons supposer que K est le centre de toutes ces sibres, ou le considérer comme le point où elles produiroient un esset égal, si elles y étoient toutes réunies. On doit entendre la même chose des puissances qui agissent en G & en H, puisque ces points doivent se prendre comme les centres de réunion de toutes les forces qui agissent pour sormer les impressions que fait le Coin autour de G & H, & dont les amplitudes sont H & H'.

# PROPOSITION LXV.

(466.) Trouver la puissance nécessaire pour mettre le Coin en mouvement, vaincre son frottement, & pour diviser les corps par son moyen.

Puisque le Coin se réduit au Plan incliné (460), nous pouvons nous servir de l'équation  $\theta = \frac{\alpha(H \sin \Sigma + h\cos f \Sigma)}{H}$  (428.), dans laquelle  $\theta$  marque la puissance qui est dirigée suivant DI, & qui est nécessaire pour vaincre le frottement. Ainsi tout se réduit à substituer, dans cette équation, les vraies valeurs de  $\theta$ ,  $\alpha$  &  $\Sigma$ . Que » soit la puissance qui agit sur le Coin en C, suivant la direction CD, si l'on mene la ligne GO parallele à IC, on aura  $\frac{DO}{DG} \cdot \frac{\pi}{n} = \theta$ , n exprimant un nombre quelcoi que plus grand que l'unité, asin de ne prendre de la puissance » que la partie  $\frac{1}{n}$  qui surmonte le frottement du

plan ID. De plus, l'angle DGM fera  $=\Sigma$ , puisque, dans le Plan incliné,  $\Sigma$  marquoit l'angle que forme la direction de la puissance en G, avec la perpendiculaire à ID: nous aurons donc, en abaissant la perpendiculaire DN fur GM,  $\frac{DN}{DG} = \sin \Sigma$ , &  $\frac{NG}{DG} = \cos \Sigma$ . La puissance qui agit en G est  $(463.) = \frac{MK}{MG}$ .  $\alpha$ ; c'est l'expression qu'il faut substituer, dans la formule, à la place de  $\alpha$  seul. Substituant donc toutes ces valeurs dans l'équation de l'Art. 428, nous aurons  $\frac{DO}{DG} = \frac{\pi}{n} = \dots$   $\frac{MK}{MG} \cdot \alpha \left(\frac{DN.H}{DG} + \frac{NG.k}{DG}\right), \text{ ou } = \frac{MK.a}{MG.DO.H}(DN.H + NG.h.) \text{ On trouvera de la même maniere que l'autre partie <math>\frac{(n-1)}{n}$  de la puissance  $\pi$  qui surmonte le frottement du plan LD, est  $= \frac{MK.a}{MH.DP.H'}(DQ.H' + QH.h')$ .

Donc  $\frac{\pi}{n} + \frac{(n-1)\pi}{n} = \pi = \frac{MK.a}{MG.DO.H}(DN.H + NG.h) + \dots$   $\frac{MK.a}{MH.DP.H'}(DQ.H' + QH.h').$ 

#### COROLLAIRE. I.

# SCOLIE I.

(468.) Ce rapport  $\frac{1}{a} = \frac{IL}{cD}$ , est celui que donnent généralement tous les Auteurs pour la relation des forces » & a qu'exerce le Coin. Cette relation n'est certaine que lorsque le frottement est zéro, & que le point M est à une distance infinie; cas qui sont l'un & l'autre impossibles. Le dernier peut seulement s'admettre lorsqu'il est question d'écarter avec le Coin deux corps déjà séparés, dans une direction parallele à IL; parce que, dans ce cas, le point K tombe sur les appuis G & H: & M est comme à une distance infinie, à cause que GM & HM sont paralleles à CD.

# SCOLIE II.

(469.) On peut de même supposer que MK = MG, & le frottement presque nul au commencement de l'action du Coin, ou lorsque celui-ci n'est encore ensoncé dans le corps que d'une quantité insiniment

infiniment petite; car, dans ce cas, les points M, K, G & H, fe confondent, & le frottement peut être peu fensible. Dans tous les autres cas, l'égalité  $\frac{\pi}{a} = \frac{IL}{CD}$ , que donnent généralement tous les Auteurs, ne peut avoir lieu, & l'erreur qui en résulte devient notable.

#### COROLLAIRE II.

(470.) Si la partie IDC du Coin étoit égale & semblable à l'autre partie LDC, comme on le fait communément, on auroit MH = MG, DP = DO, DQ = DN, QH = NG, H = H', & h = h'; ce qui réduit l'équation à  $n = \frac{MK.2a}{MG.DO.H}(DN.H + NG.h)$ .

#### COROLLAIRE III.

(471.) La puissance », nécessaire pour mettre le Coin en mouvement, est, selon tous les Auteurs, & selon ce qu'on a dit (467.)  $= \frac{2\pi IL}{CD} = \frac{2\pi IC}{CD} = \frac{2\pi IC}{DO} = \frac{MG.H.2\pi IC}{MG.DO.H}; & suivant notre théorie, <math display="block"> = \frac{MK.2\pi}{MG.DO.H}(DN.H+NG.h). \text{ La force indiquée par tous les Auteurs, sera donc à celle fournie par notre théorie, comme <math>MG.GO.H$ , est à MK(DN.H+NG.h), ou comme  $\frac{MG.GO}{MK}$  est à  $DN+\frac{NG.h}{H}$ ; d'où l'on voit que cette force peut, suivant notre théorie, être infiniment moindre que celle qu'ont donné tous les Auteurs; & l'on voit, par conséquent aussi, dans quelle erreur ils sont tombés.

## PROPOSITION LXVI.

(472.) Déterminer dans quelle circonstance le Coin retournera en arrière, la puissance n cessant d'agir.

Lorsque la puissance » cesse d'agir, ou que »=0, le frottement devient négatif; par conséquent l'équation qui exprime le cas où le frottement est surmonté, devient  $\frac{DN.H-NG.h}{MG.DO.H} + \frac{DQ.H'-QH.h'}{MH.DP.H'}$ =0; & lorsque les deux moitiés ICD, LCD du Coin sont égales & semblables, DN.H-NG.h=0; ou  $\frac{DN}{NG} = \frac{h}{H}$ .

## COROLLAIRE I.

(473.) Il suit de là que toutes les sois qu'on aura  $\frac{DN}{NC} > \frac{h}{H}$ , le Coin retournera en arriere, aussi-tôt que la puissance n cessera d'agir-

## COROLLAIRE II.

(474.) La rétrogradation du Coin ne dépend donc pas seulement.

Tome I.

C c

# EXAMEN MARTIME, Liv. I.

de la grandeur de l'angle IDL, comme le disent généralement tous les Auteurs, mais de cet angle, & des rapports  $\frac{DN}{NG}$  &  $\frac{h}{H}$ .

#### SCOLIE.

(475.) Il y a plusieurs autres instruments qui se réduisent aussi au Coin & au Plan incliné, comme le Couteau, & la Hache avec laquelle on taille & divise les bois. L'action de la Hache dépend de la vîtesse avec laquelle elle tombe, ou elle choque. Ainsi l'équation qui exprime son effet, ne dépend pas de celle qui détermine le cas dans lequel on suppose la puissance employée à vaincre le frottement; mais de celle dans laquelle on suppose le frottement déja vaincu, & que la Hache, le Coin, ou le Plan incliné, se meut avec une certaine vîtesse.

#### PROPOSITION LXVII.

(476.) Déterminer l'effet de la Hache.

202

Comme la Hache est un instrument qui se réduit au Coin & au Plan incliné, nous pouvons saire usage de l'équation (438.)  $u = (U^2 + \frac{2x(\lambda - u \sin \Sigma)}{A} - \frac{2Dhx}{A})^{\frac{1}{u}}$ , & y substituer (466.)  $\frac{DN}{DG}$  en place de  $\alpha$  sin  $\Sigma$ , &  $\frac{MK}{MG}$  a en place de  $\alpha$  seul. En outre, la puissance  $\lambda$  est, dans ce cas, = 0, parce que la Hache agit par la seule vitesse U avec laquelle elle surmonte le frottement. Substituant donc toutes ces quantités,

on aura  $u = (U^2 - \frac{2x \cdot MK.a}{MG} \cdot \frac{DN}{DC} - \frac{2Dhx}{A})^{\frac{1}{4}}$ . Mais lorsque la Hache a produit tout son effet, elle s'arrête, & dans ce moment on a u = 0: donc, quand la Hache a produit tout son effet, nous avons  $U^2 = \frac{2x}{A}(\frac{MK.DN.a}{MG.DG} + Dh)$ , ou  $x = \frac{\frac{1}{4}A.U^3.MG.DG}{MK.DN.a + MG.DG.Dh}$ . Comme la quantité x est l'espace parcouru suivant le plan DI; en nommant z celui parcouru suivant le plan DC, nous aurons x : z :: ID : DC, ou  $x = \frac{DI.z}{DC}$ : cette valeur étant substituée dans l'équation, donne l'espace parcouru par la Hache, ou son effet  $z = \frac{\frac{1}{4}A.U^3.MG.DG.CD}{ID(MK.DN.a + MG.DG.Dh)}$ ; mais, par la construction,  $\frac{DG.CD}{ID} = DO$ : donc  $z = \frac{\frac{1}{4}A.U^3.MG.DO}{MK.DN.a + MG.DG.Dh}$ .

#### COROLLAIRE.

(477.) L'effet de la Hache sera donc constamment proportionnel au produit de sa masse A, ou de sa gravité, par le quarré  $U^2$  de la vîtesse avec laquelle elle frappe le bois.

## DE LA VIS.

PLANC. II. F10.43.

#### DÉFINITION L.

(478.) La Vis est un Plan incliné appliqué autour d'un Cylindre concave ABCD, sur lequel tourne un autre Plan incliné semblable au premier qui environne un autre Cylindre convexe AC.

#### DÉFINITION LI.

(479.) Le Cylindre convexe, avec le Plan qui lui est appliqué, est ce qu'on appelle vulgairement la Vis, & on donne le nom d'Ecrou au Cylindre concave. On donne aussi au premier le nom de Vis mâle, & au second le nom de Vis femelle; ces dernières dénominations sont sur-tout employées par les ouvriers.

#### DÉFINITION LIL

(480.) Chaque tour que font les Plans inclinés appliqués aux Cylindres, s'appelle Spire, Filet, ou Pas de la Vis.

#### ScollE.

(481.) S'il y a un poids Q, ou une puissance appliquée en F, dirigée suivant l'axe EF de la Vis, & une autre appliquée en P, au levier EP, agissant suivant une direction perpendiculaire au même axe; l'action de cette puissance fera tourner la Vis, son Plan incliné s'élevant le long de celui de l'écrou, & par conséquent elle élevera le poids Q, ou surmontera la puissance appliquée en F.

#### COROLLAIRE.

(482.) De ceci on pourroit conclure que la Vis ne doit pas se compter au nombre des Machines simples, puisqu'elle est composée d'un Plan incliné & d'un Levier; mais on ne peut pas contester qu'elle n'en soit toujours une, tant que la longueur du Levier n'excede pas le rayon du Cylindre.

#### PROPOSITION LXVIII.

(483.) Trouver la puissance nécessaire pour vaincre le Frottement, & mettre la Vis en mouvement.

La valeur de la puissance qui agit parallélement aux filets de la Vis, est  $(428.)\theta = \frac{\alpha(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)}{H}$ . La puissance qui presse les deux plans l'un contre l'autre est supposée en F, & dirigée suivant EF.

EXAMEN MARITIME, Liv. I.

Supposons que cette puissance soit représentée par  $\alpha$ ; l'angle que forme sa direction avec la perpendiculaire aux plans, ou aux silets, est le même que celui que forment ces mêmes silets avec la perpendiculaire à l'axe EF. On peut par conséquent conserver les caracteres  $\alpha$  &  $\Sigma$ , ils désigneront les mêmes choses que dans la formule; sçavoir,  $\alpha$  la puissance appliquée en F, & dirigée suivant l'axe EF; &  $\Sigma$  l'angle que forment les filets de la Vis avec la perpendiculaire au même axe. Cela posé, la puissance  $\pi$  qui doit vaincre le frottement, & qu'on suppose placée en P, agissant perpendiculairement à l'axe, & à la distance R de cet axe, on aura  $R\pi$  pour son moment: & si nous nommons r la distance perpendiculaire de l'axe aux silets, ou le rayon de la Vis, on aura  $r\theta = \frac{r\alpha(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)}{H}$  pour le moment du frottement; ce qui nous donnera pour le vaincre,  $R\pi = r\theta = \frac{r\alpha(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)}{H}$ , d'où l'on tire  $\pi = \frac{r\alpha}{RH}(H \sin \Sigma + h \cos \Sigma)$ .

(484.) Donc si la puissance  $\pi$  étoit moindre que  $\frac{r\alpha}{R.H}$  (H sin  $\Sigma$  + h co  $(\Sigma)$ ), la Vis ne pourroit tourner, & par conséquent elle resteroit sans mouvement.

#### COROLLAIRE II.

(485.) La vis étant une fois mise en mouvement, & y étant maintenue avec une vitesse constante, elle doit continuer de se mouvoir avec la même vitesse, si les puissances qui agissent se détruifent mutuellement; ce qui arrive tant que la puissance appliquée est suffisante pour surmonter le frottement, qui est toujours le même, tant dans le cas du mouvement, qu'au moment où il est surmonté. La puissance nécessaire pour maintenir la Vis en mouvement, avec une vîtesse constante déjà acquise, est donc aussi  $\pi = \dots$ .

#### COROLLAIRE III.

(486) Si l'on suppose le frottement nul, ou si h=0, l'équation qui exprime le cas où la Vis commence à se mettre en mouvement, se changera en  $\pi = \frac{r_{\text{cl.}} \int_{R} \Sigma}{R}$ : ou, si nous appellons C la circonférence qui décrira le point P où l'on applique la puissance  $\pi$ , & c la circonférence de la Vis, cette puissance  $\pi$  sera aussi  $\frac{cas fin \Sigma}{C}$ . Mais le rayon est à  $fin \Sigma$ , comme la circonférence c est à la distance d'un filet de la Vis à l'autre; ou, comme on s'exprime commu-

nément, à la hauteur du pas de la Vis: donc, en nommant a cette hauteur, on aura  $c \sin \Sigma = a$ , &  $\pi = \frac{1}{c}$ ; d'où l'on tire  $\Sigma : \alpha :: a :: C$ ; c'est-à-dire, la puissance qui anime la Vis est à celle qu'on doit vaincre par le moyen de cette machine, comme la distance d'un silet à l'autre, ou la hauteur du pas, est à la circonsérence C que décrit la puissance  $\pi$ .

#### COROLLAIRE IV.

(487.) Comme cette théorie est celle que les Auteurs enseignent généralement, il s'ensuit que, dans leurs calculs, ils ont fait abstraction du frottement.

# PROPOSITION LXIX.

(488.) Trouver le cas dans lequel la Vis rétrogradera, la puif-

Lorsque la puissance  $\pi$  cesse d'agir, le frottement devient négatif, & l'équation, pour le cas où la vis rétrogradera, en surmontant le frottement, sera  $o = \frac{r.a}{R.H} (H \sin \Sigma - h \cos \Sigma)$ , ou  $\sin \Sigma = \frac{h}{H} \cos \Sigma$ . Donc tant qu'on aura  $\sin \Sigma > \frac{h}{H} \cos \Sigma$ , la Vis rétrogradera aussitôt que la puissance  $\pi$  cessera d'agir.

#### PROPOSITION LXX.

(489.) Trouver la relation entre la puissance appliquée à la Vis, & la vîtesse avec la quelle elle se mouvera après avoir surmonté le frottement.

La formule qui correspond à ce cas est (438.)  $u = \dots$  ( $U^2 + \frac{2x(\lambda - \alpha \sin \Sigma)}{A} - \frac{2Dhx}{A}$ ) ; substituant dans cette formule  $\frac{R\lambda}{r}$ , au lieu de  $\lambda$  seul, en supposant que  $\lambda$  soit la puissance qui qui agisse à l'extrémité P du levier : & supposant de plus, comme il convient, que la vitesse U avec laquelle la Vis commence à surmonter le frottement, est négligeable, ou que U = 0, on aura  $\frac{Au^2}{2x} = \frac{R\lambda}{r} - \alpha \sin \Sigma - Dh$ ; ou en substituant (410.) la force  $\varphi$  du frottement en place de Dh, on aura  $\frac{Au^2}{2x} = \frac{R\lambda}{r} - \alpha \sin \Sigma - \varphi = \frac{R\lambda}{r} - \alpha \sin \Sigma - \frac{h}{H} \cos \Sigma$ .

## PROPOSITION LXXI.

(490.) Trouver la relation entre le temps, la puissance appliquée à la Vis, & l'espace que parcourra la Vis dans la direction de son axe.

Plane. II. La formule qui correspond à ce cas est (445.) x = ... $\frac{d^2}{2d}$  ( $\lambda - \alpha \int \ln \Sigma - Dh$ ), en y substituant  $\frac{Rx}{r}$  en place de  $\lambda$  seul. Mais x exprime l'espace que parcourent respectivement les deux plans, & cet espace est à celui que parcourt la Vis dans le sens de son axe, & que nous pouvons appeller  $\zeta$ , comme I est à  $fin \Sigma$ . Donc  $x = \frac{1}{fin \Sigma}$ , ce qui donne  $\zeta = \frac{i^2 fin \Sigma}{2A} \left(\frac{k\lambda}{r} - \alpha fin \Sigma - Dh\right) = \dots$   $\frac{i^2 fin \Sigma}{2A} \left(\frac{R\lambda}{r} - \alpha fin \Sigma - \phi\right) = \frac{i^2 fin \Sigma}{2A} \left(\frac{R\lambda}{r} - \alpha fin \Sigma - \frac{h}{H} cof \Sigma\right).$ 

# DU TREUIL, ou CABESTAN.

DEFINITION LIII.

(491.) On appelle Treuil un Cylindre qu'on fait tourner par

le moyen d'un levier qu'on y applique.

Le Treuil, ou Cylindre AB, soit qu'il soit horisontal, vertical, ou oblique, étant soutenu par les deux piliers, ou appuis C, D, tourne, par l'action d'une puissance appliquée en F. sur le levier FE, qui est perpendiculaire à l'axe, & fixé dans le Cylindre; & cette puissance est dirigée perpendiculairement à l'axe & au levier. Cette -machine doit, en conséquence, vaincre la puissance placée en Q, dont la direction est aussi perpendiculaire au Cylindre sur lequel elle agit, soit par une ligne flexible QG qui s'enveloppe autour du même Cylindre, à mesure qu'il tourne; soit parce que QG est un autre levier sixé aussi dans ce Cylindre.

#### COROLLAIRE I.

(492.) Il est indissérent qu'il y ait plusieurs leviers, ou plusieurs puissances qui agissent sur le Treuil, ou que ce soit une roue, comme HIKL, avec différences puissances qui agissent dans sa circonférence: car, par ce qu'on a déjà dit, on peut toujours réduire toutes ces puissances à une seule appliquée à une distance déterminée de l'axe.

#### COROLLAIRE II.

(493.) Le Treuil est donc un levier de la premiere, seconde, ou troisieme espece, selon la situation & la distance de la puissance placée en Q par rapport à l'axe.

#### PROPOSITION LXXII.

(494.) Trouver, dans le Treuil, la puissance nécessaire pour vaincre le frottement, & mettre la machine en mouvement.

Soit GEF le Cylindre, & C'son centre: soit supposé de plus, qu'à PERNE. II. l'extrémité L du levier CL, on fasse agir la puissance à dans la direction LH perpendidulaire à CL. Soit pareillement la puissance a appliquée à l'extrémité A du levier CA, dont la direction soit perpendiculaire à CA, & dont l'action doive surmonter la précédente. Appellant E l'angle sous lequel se coupent les deux directions LH, AI, soit tiré les lignes DB, CD, paralleles à ces directions, & proportionnelles aux mêmes puissances à & a; il est clair que CB sera (57 & Juiv.) la direction de la puissance résultante des deux, & lui sera proportionnelle, ou exprimera sa valeur.

Cela posé, le sinus de DCL étant  $= cof \Sigma$ , CB qui est la puisfance réfultante des deux  $\lambda$  &  $\alpha$ , sera =  $\sqrt{\lambda^2 + \alpha^2 \pm 2\lambda\alpha \cos/\Sigma}$ .\* Le signe supérieur de la quantité 22 a cof E, lest pour le cas où l'angle BDC est obtus, & l'inférieur pour celui où il est aigu. Or, l'esset de cette puissance est de comprimer le Cylindre, en le saisant appuyer dans le point G de sa direction CB, de la même maniere que s'il appuyoit sur un. Plan tangent au Cylindre dans le point G, & auquel la direction CB de la puissance résultante seroit perpendiculaire. La puissance nécessaire pour vaincre le frottement qui s'exerce dans le point G, sera donc (392.) =  $\frac{h}{H} \sqrt{\lambda^2 + a^2 \pm 2\lambda a \cos \Sigma}$ . Maintenant, la puissance qui agit pour faire tourner le Treuil, est x, & elle est appliquée en L; mais en la réduisant à une autre placée en G, elle sera  $\frac{R}{r}$   $\lambda$ , R marquant la longueur du levier CL, & r le rayon CE du Treuil. L'autre puissance qui agit négativement est a, & elle est appliquée en A; mais en la réduisant à une autre placée en G, elle fera  $\frac{R'}{a}$ , R' marquant la longueur du levier CA. Nous aurons donc, pour le cas de l'équilibre, ou pour le moment où le frottement est près d'être vaincu,  $\frac{R}{L}\lambda - \frac{R'}{L}z = \frac{h}{H}\sqrt{\lambda^2 + a^2 \pm 2\lambda a} \cos \Sigma$ ; d'où l'on tire, en réduisant & en ordonnant, ...,  $\lambda = \frac{\alpha(H^2 RR' \pm h^2 r^2 \cos f \Sigma)}{H^2 R^2 - h^2 r^2} + \alpha \sqrt{\frac{(H^2 RR' + h^2 r^2 \cos f \Sigma)^2}{(H^2 R^2 - h^2 r^2)^2} - \frac{H^2 R^2 - h^2 r^2}{H^2 R^2 - h^2 r^2}}$ 

COROLLAIRE I.

(495.) La puissance à nécessaire pour vaincre le frottement, &

<sup>\*</sup> Car puisque l'angle L est droit, DCL est le complément de l'angle formé par les lignes LH CD, qui est égal à celui des lignes LH, AI, c'est-à-dire,  $=\Sigma$ ; le sinus de DLC est donc  $cof \Sigma$ . A cause des paralleles BD, LH, l'angle BDH est encore  $=\Sigma$ : donc, en abaissant la perpendiculaire Br, on a  $Dr = BD \cos \Sigma = \lambda \cos \Sigma$ . Donc, &c.

mettre la machine en mouvement, est donc toujours proportionnelle.
à la puissance a.

#### COROLLAIRE II.

(496.) En faisant varier l'angle  $\Sigma$ , ou la situation du levier CL, la situation de la puissance  $\lambda$  nécessaire pour vaincre le frottement, variera aussi : donc il y a une plus grande & une moindre valeur de  $\lambda$  qui dépend de celle de  $\Sigma$ , ou de la situation du levier CL.

## PROPOSITION LXXIII.

(497.) Trouver la plus grande & la plus petite valeur de la force qui peut vaincre le frottement dans le Treuit.

Si nous supposons  $\lambda$  &  $\Sigma$  variables, & les autres quantités constantes; & si nous différencions l'équation  $\frac{R}{r}\lambda - \frac{R'}{r}\alpha = \frac{h}{H}\sqrt{\lambda^2 + \alpha^2 \pm 2\lambda a} \cos \Sigma$ , la différencielle fera  $\frac{R}{r}d\lambda = \frac{h}{H} \cdot \frac{\lambda d\lambda + ad\lambda}{\sqrt{\lambda^2 + \alpha^2 \pm 2\lambda a} \cos \Sigma}$ ; mais, dans le cas où il s'agit de l'action la plus grande, ou de la moindre puissance  $\lambda$ , on a  $d\lambda = 0$ : on aura donc, dans ce cas,  $0 = \frac{1}{L}\lambda ad\Sigma \int_{R} n\Xi$ , ou  $\int_{R} n\Xi$  o. Cette valeur substituée dans celle de  $\lambda$ , donnera la plus grande & la plus petite puissance  $\lambda$  nécessaire pour vaincre le frottement, & l'on aura, dans ce cas,  $\lambda = \frac{a(H^2RR' + h^2r^2)}{H^2R^2 - h^2r^2} + \frac{a(HR' + hr)}{H^2R^2 - h^2r^2}$  en divisant le numérateur & le dénominateur par  $HR \pm hr$ . La plus grande puissance  $\lambda$  fera donc =  $\frac{a(HR' + hr)}{HR - hr}$ ; elle a lieu lorsque le levier CL est à la partie opposée au levier CA, & que tous les deux ne forment qu'une même ligne: & la moindre puissance  $\lambda = \frac{a(HR' + hr)}{HR + hr}$ ; elle a lieu quand le levier CL coïncide avec le levier CA.

#### COROLLAIRE I.

(498.) Il y aura donc toujours de l'avantage à faire que les deux leviers coincident le plus qu'il est possible; -& si l'on emploie cette disposition, la puissance nécessaire pour vaincre le frottement, sera, comme auparavant,  $\lambda = \frac{e(HR' + hr)}{HR + hr}$ .

#### COROLLAIRE IL

(499.) Il est encore avantageux de tâcher d'avoir R > R', ou que le levier CL soit le plus long qu'il est possible, parce qu'alors le dénominateur de l'expression devient plus grand.

COROLLAIRE

Digitized by Google

#### COROLLAIRE III.

(500.) Si l'on avoit R = R',  $\lambda$  deviendroit  $= \frac{\alpha(HR + hr)}{HR + hr}$ , d'où l'on voit que, dans le cas où les deux leviers coincident, la machine ne donne aucun avantage, & qu'elle produit même du désavantage dans celui où les leviers sont dans des situations opposées.

#### COROLLAIRE IV.

(501.) Si l'on avoit R < R', la machine seroit désavantageuse dans les deux cas, parce qu'alors on a  $\lambda > \alpha$ .

#### COROLLAIRE V.

(502.) Pour connoître dans quel cas la machine cessera de produire aucun avantage, dans la supposition que les leviers sont dans des situations opposées, il n'y a qu'à supposer  $a = \lambda$  dans l'équation  $\lambda = \frac{a(HR'+hr)}{HR-hr}$ , & l'on aura HR-hr=HR'+hr, ce qui donne  $R=\frac{HR'+2hr}{H}$ : c'est la longueur que doit avoir le levier CL, pour que, dans ce cas, la machine cesse de produire aucun avantage.

#### COROLLAIRE VI.

(503) Il y aura pareillement de l'avantage à diminuer la quantité r, non-seulement dans le cas où l'on auroit  $\lambda = \frac{\alpha(HR'+hr)}{HR-hr}$ , parce qu'alors le numérateur est diminué, & le dénominateur augmenté; mais aussi dans celui où l'on auroit  $\lambda = \frac{\alpha(HR'+hr)}{HR+hr}$ . Car, quoique, dans ce dernier cas, le dénominateur soit diminué, ainsi que le numérateur, il faut observer qu'il ne diminue pas dans une si grande raison que le numérateur, à cause qu'on suppose R' < R pour obtenir de l'avantage.

#### COROLLAIRE VII.

(504.) Si l'on suppose le frottement nul, alors h = 0, & l'expression deviendra en général  $\lambda = \frac{a(H^2RR'+0)}{H^2R^2-0} + \dots$ 

a  $\sqrt{\frac{(H^*R^{n'}+0)^2}{(H^*R^2-0)^2} - \frac{H^*R^2-0}{H^*R^2-0}} = \frac{aR'^*}{R}$ : expression dans laquelle la quantité  $\Sigma$  s'étant évanouie, il s'ensuit qu'en supposant le frottement nul, la situation du levier CL devient indissérente.

#### SCOLIE I.

(505.) On voit encore ici une erreur dans laquelle sont tombés généralement tous les Auteurs de Méchanique, en supposant que la Tome I.

Dd

PEANC, II.

situation du levier CL est absolument indifférente, & en faisant  $\lambda = \frac{\pi R'}{R}$  dans tous les cas. Quelques-uns, à la vérité, ont remarqué qu'il est nécessaire d'augmenter la puissance  $\lambda$  proportionnellement à ce que le frottement exige; mais toujours sans faire aucune mention de la situation du levier CL, dont cependant nous avons vu l'influtiur la valeur de  $\lambda$ .

#### COROLLAIRE VIII.

(506.) Si, au lieu d'un seul levier CL, il y en avoit deux égaux & opposés, avec des puissances égales appliquées à leurs extrémités, on auroit DB = 0; & la puissance qui comprime le Cylindre du Treuil, & qui produit le frottement, se réduiroit à la puissance a; & celle qui est nécessaire pour le vaincre, à  $\frac{h}{H}a$ : on aura donc, pour le cas présent,  $\frac{R}{r}\lambda = \frac{h}{H}a$ ; d'où l'on tire en général  $\lambda = \frac{a(HR'+hr)}{HR}$ ; expression dans laquelle  $\lambda$  désigne la somme des deux puissances égales qui agissent aux extrémités des deux leviers égaux & opposés.

COROLLAIRE IX.

viers seroient en beaucoup plus grand nombre, pourvu qu' tous égaux, & que les puissances qu'on y applique soient auss & disposées de maniere que les positives détruisent les négatives.

#### COROLLAIRE X.

F10. 43.

(508) La même chose arrivera dans la roue HIKL, pourvu qu'on applique des puissances égales aux extrémités de ses diametres.

#### COROLLAIRE XI.

(509.) Il fera donc encore avantageux, dans tous ces cas, non-feulement qu'on augmente R, mais qu'en général on diminue r.

#### COROLLAIRE XII.

(510) Le Treuil étant une sois mis en mouvement, & ayant acquis une vîtesse constante, il doit continuer avec cette même vîtesse, si les puissances qui agissent se détruisent mutuellement. Or c'est ce qui arrive en surmontant continuellement le frottement, parce que la résissance du frottement est la même dans le cas du mouvement, qu'au moment où il est surmonté. La puissance nécessaire pour maintenir le Treuil en mouvement, avec une vîtesse constante déjà

acquise, sera donc  $\lambda = \frac{a(HR' + hr)}{HR}$ , dans le cas de la roue, ou dans celui de puissances égales, qui agissent à l'extrémité de leviers égaux & opposés; & lorsqu'il n'v en a qu'une seule à agir, \ ==  $\frac{a(H^2RR^2 + \frac{12}{12}r^2 \cdot of \Sigma)}{H^2R^2 - a^2r^2} + a \frac{(H^2RR^2 + \frac{12}{12}r^2 \cdot of \Sigma)^2}{(H^2R^2 - h^2r^2)^2} \frac{H^2R^2 - a^2r^2}{H^2R^2 - a^2r^2}$ 

#### COROLLAIRE XIII.

(511.) Une puissance quelconque, plus grande que celle exprimée par λ, peut donner au Treuil une vitesse déterminée : celle ci une sois employée pendant le temps nécessaire, il n'est alors besoin, pour lui conserver le même mouvement, que d'employer la puissance 23

#### SCOLIE II.

(512.) Pour ne pas trop compliquer le calcul, on n'a pas voulu y introduire la puissance qui provient de la pesanteur de la machine même; mais il est facile d'y avoir égard, en la supposant réunie à la puissance a, ou en supposant que la puissance a soit composée, de celle qui agit en Q, & de celle que produit la pefanteur de la machine, & pareillement que AI est la direction de cette puissance qui résulte des deux.

#### COROLLAIRE XIV.

(513.) On voit clairement, par tout ceci, que, dans le Treuil, il sera avantageux de faire ensorte que la puissance qui provient de la pesanteur de la machine, s'oppose, autant qu'il est possible, à celle qui agit en Q, parce qu'à ce moyen, l'effet de celle-ci diminuera.

#### COROLLATERE

(514.) Dans le Treuil vertical, l'action de la puissance qui provient de la pesanteur, ne se sait point sentir, parce qu'elle agit dans la direction de l'axe; mais il en résultera un frottement, qui sera d'autant plus petit, que l'appui, où le point sur lequel porte le poids de la machine, sera moins éloigné du centre du Treuil.

# DE LA POULIE.

#### DÉFINITION LIV.

(515.) On donne le nom de Poulie à une petite roue qu'on fait tourner for un axe, on esseu, par le moyen d'une ligne slexible appliquée à sa circonférence.

On fait, dans une piece de bois, ou de quelque autre matiere

FLANO. II. solide, une ouverture LI propre à recevoir la roue IGL, qu'on appelle le Rouet, qui tourne sur l'axe C, lequel axe porte dans la piece BD qu'on appelle la Chappe. On rend stable cette derniere piece en B, & une puissance appliquée en H, à la ligne flexible HLIA, qui passe sur le Rouet, agit dans la direction LH de la même ligne. L'action de cette puissance se communique à IA, & surmonte une autre puissance appliquée en A, laquelle est dirigée suivant IA.

#### COROLLAIRE J.

(516.) Les puissances appliquées en H & A agissent de la même maniere que si elles étoient placées aux points L & I, où les lignes HL & AI sont tangentes à la roue : d'où l'on voit que la Poulie se réduit à un Treuil dont les leviers CL = R, & CI = R', sont égaux entre eux.

#### COROLLAIRE II.

(517.) L'équation générale (510r), qui exprime la relation entre les puissances  $\lambda \& \alpha$ , qui agissent en H & A, ou en L & I, se réduit, dans la Poulie,  $\lambda = \frac{\alpha(H^2R^2 \pm h^2r^2 \cos \Sigma)}{H^2K^2 - h^2r^2} + \alpha \sqrt{\frac{(H^2R^2 \pm h^2r^2 \cos \Sigma)^2}{(H^2R^2 + h^2r^2)^4}} = 1$ .

# COROLLAIRE. III.

(518.) La puissance à, nécessaire pour vaincre le frottement, est donc proportionnelle à la puissance a qu'il s'agit de surmonter.

#### COROLLAIRE IV.

(519.) La plus grande & la plus petite valeur de la puissance  $\lambda$  auront donc lieu lorsque (497.) on aura  $\sin \Sigma = 0$ . Sa plus grande valeur sera  $\lambda = \frac{\alpha(HR + hr)}{HR - hr}$ , & sa plus petite sera  $\lambda = \frac{\alpha(HR + hr)}{HR + hr} = \alpha$ .

#### COROLLAIRE V.

(520.) Le cas de la plus petite valeur de la puissance  $\lambda$ , laquelle  $=\alpha$ , ne peut jamais avoir lieu dans la Poulie, parce qu'il seroit nécessaire, pour ce cas, que la puissance IA sût dirigée du côté opposé, ou suivant HL, & alors la ligne flexible n'agiroit plus sur le Rouet de la Poulie.

#### COROLLAIRE VI.

(521.) Dans le cas de la plus grande valeur de la puissance  $\lambda = \frac{a(HR+hr)}{HR-hr}$ , il faut que l'axe du Rouet soit le plus petit qu'il est pos-

sible, parce que, par là, la valeur de à sera diminuée, non-seulement par la diminution qui en résulte dans le numérateur, mais encore par l'augmentation du dénominateur.

#### SCOLIE.

(522.) On pourroit demander de quelle utilité peut être la Poulie; car la ligne HLIA étant libre sur le Rouet IL, ou n'en dépendant en aucune saçon, on peut penser qu'elle courra sur le Rouet, celui-ci demeurant sixe, c'est-à-dire, sans se mouvoir sur son axe C. En esset, la puissance λ, appliquée en H, tire la ligne, & celle-ci la puissance en A: or il paroît que ce mouvement peut s'exécuter sans qu'il soit nécessaire que le Rouet se meuve sur l'axe C. Pour faire disparoître ce doute, il sussir de prouver que les forces qui résissent, dans le cas du mouvement sur l'axe, sont moindres que lorsqu'il se sait sur le Rouet sixe; ou, ce qui est la même chose, que λ est moindre dans le premier cas que dans le second.

#### PROPOSITION LXXIV.

(523) Déterminer si, dans la Poulie, le mouvement doit se faire sur l'axe, & non sur le Rouet sixe.

La puissance  $\frac{h}{H} \sqrt{\lambda^2 + a^2 \pm 2\lambda a} \cos \Sigma$ , qui surmonte le frottement, a été égalée (494.) à la différence des deux puissances appliquées en L & en I, mais après les avoir réduites à l'axe, lorsque c'est sur l'axe C que se fait le mouvement. Dans le cas où le mouvement se feroit sur la circonférence du Rouet, il n'est pas nécessaire de réduction, parce que c'est à cette circonférence qu'elles sont appliquées. Nous aurons donc pour ce cas,  $\lambda - \alpha = \frac{\hbar}{H} \sqrt{\lambda^2 + \alpha^2 \pm 2\lambda\alpha} \cos \Sigma$ , ou . . . .  $\frac{R}{R} \lambda - \frac{R}{R} \alpha = \frac{h}{H} \sqrt{\lambda^2 + \alpha^2 \pm 2\lambda \alpha} \cos \Sigma$ ; expression qui est la même que celle donnée, Article 494, si nous saisons R = R', & R = r. Substituant donc cette valeur dans l'équation  $\lambda = \frac{\alpha(H^2R^2 \pm h^2r^2 \cos \Sigma)}{H^2R^2 - h^2r^2} + \lambda$  $\frac{(H^{1}R^{1}+h^{1}r^{2}\cos\Sigma)^{2}}{(H^{1}R^{2}-h^{1}r^{2})^{2}}-1$ , qui exprime la valeur de la puissance  $\lambda$ , dans le cas où le mouvement se fait sur l'axe, nous aurons, pour celui où il se feroit sur la circonférence du Rouet, ...  $\lambda = \frac{\alpha(H^2 + h^2 \cos(\Sigma))}{H^2 - h^2} + \alpha \sqrt{\frac{(H^2 + h^2 \cos(\Sigma))^2}{H^2 - h^2}}$ - 1 : quantité qui est plus grande que la précédente, comme on peut s'en convaincre, en réduisant seulement  $\frac{H^{s}R^{s} + h^{s}r^{2} \cos^{2} x}{H^{s}R^{s} - h^{s}r^{2}}$  dans une série infinie. Car cette série est  $r + \frac{h^2 r^2}{R^2 L^2} (1 \pm cof \Sigma) + \frac{h^4 r^4}{R^4 R^4} (1 \pm cof \Sigma) + &c.$  D'où l'on voit que cette valeur est d'autant plus grande, que la quantité r l'est davantage : donc le mouvement se fait naturellement sur l'axe, &c non sur la circonférence du Rouet.

#### COROLLAIRE I.

(524) On a tiré cette conclusion d'après la supposition que le frottement est le même dans un cas que dans l'autre, ou que  $\frac{h}{H}$  est la même quantité dans les deux cas. Ainsi l'on voit que si  $\frac{h}{H}$  étoit moindre lorsque le mouvement se fait sur la circonférence du Rouet, ce dernier mouvement pourroit effectivement avoir lieu plutôt que celui sur l'axe : car, dans ce cas, si l'on supposoit h=0, on auroit alors  $\lambda=\alpha$ ; quantité qui exprime la plus petite valeur que puisse avoir  $\lambda$ .

COROLLAIRE II.

(525.) Le mouvement ne se fait donc sur l'axe qu'à cause du frottement : le frottement étant nul, on a, pour tous les cas,  $\lambda = \alpha$ , & par conséquent la détermination au mouvement sur l'axe, ou sur la circonférence du Rouet, est, dans cette supposition, tout-à-sait indifférente.

#### SCOLIE.

(526.) La Poulie fixe en B ne contribue absolument point à faciliter, ou à vaincre, le mouvement de la puissance  $\alpha$ , puisque la puissance  $\lambda$  nécessaire pour produire cet effet, est toujours plus grande que la puissance  $\alpha$ , toutes les sois que la ligne flexible HLIA appuie sur le Rouet. Mais cependant, en employant cette machine pour quelque besoin particulier, elle contribue beaucoup à produire l'effet demandé, puisque, dans ce cas, le mouvement se faisant sur l'axe, la puissance  $\lambda$  est moindre que dans le cas où il se sait sur la circonférence du Rouet.

#### PROPOSITION LXXV.

(527.) Déterminer la relation entre les puissances λ & a, & celle qui agit sur le point B, où la Poulie est fixée.

La puissance en B est égale & contraire à celle qui agit sur l'axe C, laquelle est composée des deux puissances qui agissent en H & A; mais cette puissance composée a été trouvée (494) =  $\sqrt{\lambda^2 + a^2 \pm 2\lambda a}$  cos  $\Sigma$ : donc si nous supposons que  $\Omega$  exprime la

PRAMO, IL

la puissance en B, nous aurons  $\Omega = V \lambda + a \pm 2\lambda a \cos \Sigma$ , ce qui donne  $\lambda = \mp a \cos \Sigma \pm V \Omega^2 - a^2 \sin \Sigma^2$ , ou  $a = \mp \lambda \cos \Sigma \pm V \Omega^2 - \lambda^2 \sin \Sigma^2$ .

#### DÉFINITION LV.

(528) La Poulie peut aussi être mobile. Si l'on fixe la ligne flexible HLIA par son extrémité A, & que deux puissances agissent en même temps, l'une en H, & l'autre en B, la premiere puissance peut vaincre la seconde, & la mettre en mouvement, en l'entraînant avec la Poulie. C'est pour cela qu'on la nomme Poulie mobile

#### PROPOSITION LXXVI.

(529.) Trouver la relation entre les puissances λ & Ω dans la Poulie mobile.

Ayant trouvé (527.) 
$$\alpha = \mp \lambda \cos \Sigma \pm \sqrt{\Omega^2 - \lambda^2 \sin \Sigma^2}$$
, & (523.)  $\lambda = \frac{\alpha(H^2R^2 + h^2r^2 \cos \Sigma)}{H^2R^2 - h^2r^2} + \alpha \left(\frac{(H^2R^2 + h^2r^2 \cos \Sigma)^2}{(H^2R^2 - h^2r^2)^2} - 1\right)^{\frac{1}{2}}$ , ou  $\alpha = \cdots$ .

$$\frac{H^{2}R^{2}+h^{2}r^{2}\cos^{2}\Sigma}{H^{2}R^{2}-h^{2}r^{2}}+\left(\frac{(H^{2}R^{2}+h^{2}r^{2}\cos^{2}\Sigma)^{2}}{(H^{2}R^{2}-h^{2}r^{2})^{2}}-1\right)^{\frac{1}{2}}:\text{nous aurons}...$$

$$\mp \lambda \cos \left( \sum \pm \sqrt{\Omega^{2} - \lambda^{2}} \int \sin \Sigma^{2} = \frac{\lambda}{H^{2}R^{2} + h^{2}r^{2} \cos \left( \sum + \left( \frac{(H^{2}R^{2} + h^{2}r^{2} \cos \left( \sum \right)^{2}}{(H^{2}R^{2} - h^{2}r^{2})^{2}} - 1 \right)^{\frac{1}{2}} \right)^{\frac{1}{2}}$$

#### COROLLAIRE

(330.) Dans le cas de la plus grande valeur de la puissance  $\lambda$ , ou lorsque les lignes HL & Al sont paralleles, on a  $\Sigma = 0$ : donc

on aura 
$$-\lambda + \Omega = \frac{\lambda}{\frac{h^2 \cdot (1 + h^2 \cdot 2)^2}{H^2 \cdot R^2 - h^2 r^2} + (\frac{(H^2 \cdot R^2 + h^2 r^2)^2}{H^2 \cdot R^2 - h^2 r^2})^2 - 1)^{\frac{1}{2}}}$$
; ou, en rédui-

fant, 
$$-\lambda + \Omega = \frac{\lambda(HR - hr)}{HR + hr}$$
: d'où l'on tire  $\Omega = \frac{2HR \cdot \lambda}{HR + hr}$ , &  $\lambda =$ 

# DES MOUFLES.

#### DÉFINITION L.VI.

Poulies: dans la Marine on nomme ces Machines des Palans & des Caliornes.

Par une Poulie fixe en B, & une autre mobile D, on fait passer une ligne flexible HFEDGC, fixée en C à la chappe de la Poulie B. Une puissance  $\lambda$  appliquée en H, agit dans la direction FH, & tire une autre puissance appliquée en A qui résiste au mouvement de la Poulie DG, sur laquelle elle agit dans la même direction : l'objet de la puissance  $\lambda$  est d'entraîner la Poulie D & la puissance appliquée en A.

F14. 47.

F16.48, & 49.

F10. 50.

On peut concevoir également que, par deux Poulies fixes en B, montées dans une même chappe, & unies l'une à l'autre par leurs plans, ou par leurs extrémités, & que, par une autre Poulie mobile DG, on ait fait passer une ligne flexible HFEDGIKC, dont l'extrémité soit fixée en C à la Poulie DG, & qui passe sur les trois Rouets: ensin qu'une autre puissance  $\lambda$  agisse à l'autre extrémité H dans la direction FH, en tirant une autre puissance appliquée en A, qui résiste au mouvement de la Poulie DG, sur laquelle elle agit dans la même direction.

On neut imaginer pareill

On peut imaginer pareillement trois Poulies fixes en B, unies entre elles dans une même chappe, & deux Poulies mobiles, aussi unies entre elles, & une ligne flexible, passant par toutes ces Poulies, à l'extrémité H de laquelle est appliquée une puissance, tandis qu'une autre puissance est appliquée à la Mousse mobile en A, de la même manière qu'auparavant. Il en sera de même d'un plus grand nombre de Poulies, si l'on veut en employer davantage dans la composition de ces Machines appellées Mousses.

#### SCOLIE.

(532.) Nous supposerons, pour la facilité du calcul, que les lignes, ou cordons qui passent sur les dissérentes Poulies qui composent les Mousses, tels que ED, CG, FH, sont sensiblement paralleles, ce qui donne  $\Sigma = 0$ . Nous supposerons encore que toutes les Poulies sont égales, pour n'avoir pas à introduire dans le calcul plusieurs valeurs de R.

#### PROPOSITION LXXVII.

(533.) Trouver la relation entre la puissance agissante, & la puis-

Puisqu'on suppose  $\Sigma = 0$ , le cas se réduit à celui dans lequel la puissance  $\lambda$  a sa plus grande valeur, ou est un maximum, & pour lequel (519.) nous avons trouvé  $\lambda = \frac{\alpha(HR+hr)}{HR-hr}$ , supposant que  $\lambda$  défigne la puissance qui agit en H, &  $\alpha$  celle que doit supporter, ou tirer la ligne ED. Ces deux puissances seront donc entre elles, comme HR+hr est à HR-hr; & celle que doit supporter la ligne ED, sera  $\frac{\lambda(HR-hr)}{HR+hr}$ . Par la même raison, celle qui agit sur la ligne ED, est à celle qui agit sur la ligne GC, comme HR+hr est à HR-hr: donc celle qui agit sur la ligne GC, comme HR+hr est à HR-hr: donc celle qui agit sur la ligne GI; Mais cette derniere puissance est celle qui agit sur la ligne GI; & celle qui agit sur GI, est à celle qui agit sur la ligne GI; & celle qui agit sur GI, est à celle qui agit sur la ligne GI; & celle qui agit sur GI, est à celle qui agit sur la ligne GI; & celle qui agit sur GI, est à celle

celle qui agit fur KC, comme HR+hr est à HR-hr: donc la puissance qui agit sur  $KC=\frac{\lambda(HR-hr)^3}{(HR+hr)^3}$ , & ainsi à l'infini, quel que soit le nombre de tours que fasse la ligne sur les Poulies; c'est-àdire, quel que soit le nombre des Poulies. S'il n'y avoit donc que deux lignes seulement, comme ED, CG, pour soutenir la Poulie mobile DG, les forces qu'elles exerceroient seroient  $\frac{\lambda(HR-hr)}{HR+hr}$  &  $\frac{\lambda(HR-hr)^2}{(HR+hr)^3}$ . S'il y en avoit trois, les forces seroient  $\frac{\lambda(HR-hr)}{(HR+hr)}$ ,  $\frac{\lambda(HR-hr)^2}{(HR+hr)^3}$ ,  $\frac{\lambda(HR-hr)^3}{(HR+hr)^3}$ , & ainsi à l'infini. Or comme la somme des forces que supporteront ces lignes, doit être égale à la puissance  $\Omega$  appliquée en A, nous aurons  $\Omega = \frac{\lambda(HR-hr)}{(HR+hr)} + \frac{\lambda(HR-hr)^2}{(HR+hr)^2} + \frac{\lambda(HR-hr)^3}{(HR+hr)^3} + &c.$ , en formant cette série d'autant de termes qu'il y a de cordons, ou lignes, qu'i soutiennent la Mousse mobile.

#### COROLLAIRE I.

(534.) Si l'on fait  $\frac{HR-hr}{HR+hr} = 1-Q$ , ce qui donne  $Q = \frac{2hr}{HR+hr}$ , on aura  $\Omega = \lambda \left( (1-Q) + (1-Q)^2 + (1-Q)^3 + (1-Q)^4 + \&c. \right)$ , faisant la férie d'autant de termes qu'il y a de cordons qui aboutissent à la Mousse mobile. Si l'on suppose que n représente le nombre de ces cordons, on aura  $\Omega = \lambda \left( (1-Q)^n + (1-Q)^{n-1} + (1-Q)^{n-2} + (1-Q)^{n-3} + \&c. \right)$ , le dernier terme de la série étant celui dont l'exposant est l'unité.

#### COROLLAIRE II.

(535.) On aura pareillement  $\lambda = \dots$ 

 $(1-Q)^n+(1-Q)^{n-1}+(1-Q)^{n-2}+(1-Q)^{n-3}+(1-Q)^{n-4}+4c$ ; d'où l'on voit combien il est avantageux, dans les Mousles, que Q, ou son égale  $\frac{2hr}{HR+hr}$ , soit le moindre qu'il est possible; c'est à dire que le frottement  $\frac{h}{H}$  soit le plus petit qu'il est possible, ainsi que le rayon de l'axe r; & qu'au contraire le rayon R du Rouet soit le plus grand qu'il se pourra, eu égard aux circonstances.

# COROLLAIRE III.

(536) Si l'on éleve chaque terme de la férie à la puissance indiquée par son exposant, ces puissances seront.

Tome I.

Ee

$$(\mathbf{1}-Q)^{n} = \mathbf{I} - n. \quad Q + \frac{n.(n-1)}{2} Q^{2} + \frac{n.(n-1).(n-2)}{2 \cdot 3} Q^{3} + \&c.$$

$$(\mathbf{1}-Q)^{n-1} = \mathbf{1} - (n-1)Q + \frac{(n-1).(n-2)}{2} Q^{2} - \frac{(n-1)(n-2)(n-3)}{2 \cdot 3} Q^{3} + \&c.$$

$$(\mathbf{1}-Q)^{n-2} = \mathbf{1} - (n-2)Q + \frac{(n-2)(n-3)}{2} Q^{2} - \frac{(n-1)(n-2)(n-3)}{2 \cdot 3} Q^{3} + \&c.$$

$$(\mathbf{1}-Q)^{n-3} = \mathbf{1} - (n-3)Q + \frac{(n-3)(n-4)}{2} Q^{2} - \frac{(n-1)(n-2)(n-3)}{2 \cdot 3} Q^{3} + \&c.$$

$$\&c. = \&c.$$

Pour avoir la somme de toutes ces quantités, & en conclure la valeur de  $\Omega$ , on remarquera que le nombre des lignes dont cette série doit être composée, est égal à l'exposant de i-Q. Car on a vu (534.) que le dernier exposant doit être l'unité; & le nombre qu'on doit soustraire de n dans l'exposant, renfermant autant d'unités qu'il y a de lignes moins une; si q exprime le nombre total des lignes, nous aurons q-1 pour le nombre à retrancher de n dans le dernier terme de la série, & par conséquent n-q+1 pour le dernier exposant : donc n-q+1=1; d'où l'on tire q=n; c'est-à-dire que le nombre des lignes dont la série doit être composée, contient autant d'unités qu'il y en a dans le nombre n, ou qu'il y a de cordons, ou lignes, qui soutiennent la Mousse mobile. La somme des unités qui sont au premier terme de toutes les lignes sera donc n, & par conséquent

$$\Omega = \lambda \left\{ n - \begin{cases} \binom{n}{n-1} \\ \binom{n-1}{n-2} \\ \binom{n-2}{n-2} \\ \binom{n-3}{n-2} \binom{n-3}{n-2} \binom{n-3}{n-2} \\ \binom{n-3}{n-2} \binom{n-3}{n-4} \\ \binom{n-3}{n-2} \binom{n-3}{n-2} \binom{n-3}{n-2} \binom{n-2}{n-2} \binom{n-2}{n-2} \binom{n-2}{n-3} \binom{n-2$$

ou, en fommant les quantités qui composent chaque terme,  $\Omega = \lambda \left(\frac{n}{1} - \frac{(n+1)n}{1 \cdot 2}Q + \frac{(n+1)n(n-1)}{1 \cdot 2 \cdot 3}Q^2 - \frac{(n+1)n(n-1)(n-2)}{1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot 4}Q^3 + \mathcal{G}c.\right)^*;$  ce qui donne

$$\lambda = \frac{1}{1 - \frac{(n+1)n}{1 \cdot 2}} Q + \frac{(n+1)n(n-1)}{1 \cdot 2 \cdot 3} Q^2 - \frac{(n+1)n(n-1)(n-2)}{1 \cdot 2 \cdot 3 \cdot 4} Q^2 + \mathcal{E}c.$$
, en

formant toutes ces séries d'autant de termes qu'il y a d'unités dans n+1, ou d'autant de termes qu'il y a de lignes, ou cordons, qui tirent la Mousse sixe B.

<sup>\*</sup> Pour sommes les quantités qui composent chaque terme, on remarquera 1°, que les quantités n, n-1, n-2 &c. qui multiplient le second terme de la valeur de  $\Omega$ , ne sont autre chose que la suite naturelle des nombres, prise en décroissant depuis le terme n jusqu'à l'unité. Ainsi la somme de toutes ces quantités est  $= n \cdot \frac{(n+1)}{2}$ .

<sup>&#</sup>x27;2°. Que le nombre des produits n.(n-1), (n-1)(n-2), (n-2)(n-3) &c. est = n, en admettant o pour le dernier produit, puisque le second facteur de ces produits devient zéro, au rang désigné par n. Prenant donc la suite de ces produits en sens contraire, c'est-2-dire,

(537.) La force qui s'exerce en B est la même que celle qui s'exerce en A, plus la puissance  $\lambda$  qui agit dans la direction PH. Donc la force qui s'exerce en  $B = \Omega + \lambda = \dots$   $\lambda \left( \frac{n+1}{1} - \frac{(n+1)n}{1\cdot 2} Q + \frac{(n+1)n(n-1)}{1\cdot 2\cdot 3} Q^2 - \frac{(n+1)n(n-1)(n-2)}{1\cdot 2\cdot 3\cdot 4} Q^3 + &c. \right)$ 

#### COROLLAIRE V.

(538.) Donc la puissance qu'on peut vaincre en B est plus grande que celle qu'on peut vaincre en A, de la quantité  $\lambda$ , & par conféquent il est avantageux d'arranger les Mousses, de maniere que la puissance qu'il s'agit de vaincre, soit placée en B, ou que la Mousse B soit mobile, & la Mousse DG sixe.

écrivant le premier celui qui est écrit le dernier, & vice versd, on formera la suite 1.0, 2.1, 3.2, 4.3, 5.4, &c... n(n-1). Pour sommer cette suite, on fera attention que puisque n.(n-1), ou  $n^2-n$ , est l'expression générale d'un de ses termes, il ne s'agit que de faire successivement n=1, n=2, n=3, &c. & de prendre la somme de tous les résultats: or il est évident qu'on forme alors la somme des quarrés de la suite naturelle des nombres, &c qu'on en déduit la somme des mêmes nombres naturels. Nommant donc S la somme des nombres de la suite naturelle, & S' celle de leurs quarrés, on aura S'-S pour la somme des nombres de la serie dont il est ici question. Mais chacun sçait que S'=n,  $\frac{n+\epsilon}{2}$ ,  $\frac{2n+\epsilon}{3}$ ; (Voyez d'ailleurs. pour la démonstration, la troisieme partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Art. 236 & 237.) & que S=n.  $\frac{n+\epsilon}{2}$ ; donc S'-S=n.  $\frac{n+\epsilon}{2}$ ,  $\frac{2n+\epsilon}{3}$ ,  $\frac{n(n+\epsilon)(n-\epsilon)}{3}$ . Donc le troisieme terme de la série qui exprime la valeur de  $\Omega$  est  $\frac{(n+\epsilon)(n-\epsilon)}{2}$ .

On remarquera, en troisseme lieu, qu'en faisant n=1, n=2, n=3, &c. dans la suite des produits n(n-1)(n-2), (n-1)(n-2)(n-3), (n-2)(n-3)(n-4) &c. dont la somme forme le coefficient du quatrieme terme, cette série s'arrêtera aussi-tôt qu'on aura fait n=1 au nombre des termes, & qu'alors le produit précédent sera aussi-tôt qu'on aura fait n=1 au nombre des termes, & qu'alors le produit précédent sera aussi-tôt qu'on aura fait n=1 au nombre des termes, & qu'alors le produit précédent sera aussi-tôt qu'on aura fait n=1 au nombre des termes, & qu'alors le produit précédent sera aussi-tôt qu'on aura fait n=1 au nombre des termes, & qu'alors le produit précédent series aussi-tôt qu'on aura s'apit encore on en tout à l'heure, n=1, n=1, n=2, n=3, &c., & de somme rous les résultats: or il est évident que cela revient à prendre la somme des cubes de la suite naturelle, à en retrancher le triple de la somme des quarrès de la même suite, & à ajouter au reste le double de la somme des termes de la suite naturelle. Représentant donc par s'' la somme des cubes de la soite naturelle, la somme de la série dont il s'agit ici, sera s'' - 3s' + 2s. Mais  $s'' = \frac{n^4 + 2n^3 + n^2}{4} = n \cdot \frac{n^{\frac{1}{2}}}{2} \cdot n \cdot \frac{n^{\frac{1}{$ 

#### COROLLAIRE VI.

(539.) Si l'on multiplie par Q l'équation précédente (537.), & fi l'on fouftrait  $\lambda$  de part & d'autre, on aura ...  $(\Omega + \lambda) Q - \lambda = -\lambda \left(1 - \frac{n+1}{1}Q + \frac{(n+1)n}{1 \cdot 2}Q^2 - \frac{(n+1)n(n-1)}{1 \cdot 2 \cdot 3}Q^3 + &c.\right)$   $= -\lambda \left(1 - Q\right)^{n+1}; \text{ d'où l'on tire, en réduisant,}$   $\Omega = \frac{\lambda (1-Q)(1-(1-Q)^n)}{Q}, & \lambda = \frac{\alpha Q}{(1-Q)(1-(1-Q)^n)}.$ 

#### SCOLIE I.

(540.) Si l'on suppose, avec M. Bilfinger  $\frac{k}{H} = \frac{1}{4}$ , &  $\frac{r}{R} = \frac{1}{5}$ , ce qui donnera (534.)  $Q = \frac{2}{2!}$ ; & si l'on substitue cette valeur dans celle de  $\lambda$  (539.), on aura  $\lambda = \frac{2 \cdot \Omega}{\left(1 - \frac{3}{2!}\right) \cdot 1 - \left(1 - \frac{3}{2!}\right)^n} = \frac{2 \cdot \Omega}{19\left(1 - \left(\frac{19}{2!}\right)^n\right)}$ 

Qu'on suppose maintenant n=3, on aura  $\lambda = \frac{2.\Omega}{19.1 - \frac{63.59}{92.61}} = \frac{9261.\Omega}{22819}$ . Dans le cas où l'on supposeroit le frottement nul, on a h=0, & Q=0, & l'équation  $\lambda = \frac{\Omega Q}{(1-Q)(1-(1-Q)^n)}$  ne donneroit rien; mais ayant recours à celle de l'Art. 536, elle donne, en conséquence de cette supposition,  $\lambda = \frac{\Omega}{n}$ , qui est la formule générale donnée par tous les Auteurs. On aura donc, dans le cas de n=3,  $\lambda = \frac{1}{1}\Omega$ , ou  $\lambda = \frac{10.00}{30.00}\Omega$ : ainsi la puissance  $\lambda$ , dans cette supposition, fera à celle déterminée ci-dessus, comme  $\frac{1}{3}$  est à  $\frac{92.61}{213319}$ , ou comme 22819 est à 27783. La différence de ces deux valeurs est, comme l'on voit, bien considérable.

#### S.COLIE II.

Mousses, & celui des cordes, que nous avons négligé le poids des Mousses, & celui des cordes, que nous avons regardées comme des lignes: mais on pourroit facilement introduire ces quantités dans le calcul, si on le vouloit. Il est nécessaire d'y avoir égard, lorsque la puissance qu'il est question de vaincre est petite; mais lorsqu'elle est fort grande, on peut les négliger. Nous nous sommes aussi dispensés d'avoir égard à la grosseur des cordes, ou à leur roideur, ou instexibilité, qui cependant coûte quelquesois beaucoup à surmonter, particuliérement lorsque les puissances sont petites; mais aussi, lorsqu'elles sont grandes, on peut les négliger, sans crainte d'erreur sensible.



# LIVRE SECOND. DES FLUIDES.

# CHAPITRE PREMIER.

De l'Equilibre des Fluides, & de la force avec laquelle ils agissent lorsqu'ils sont en repos.

#### DÉFINITION I.

(542.) UN Fluide est un corps dont les parties cedent à toute espece de force, & qui, en cédant, se meuvent facilement entre elles.

C'est la définition que Newton donne des Fluides, dans le Livre II, Section V de sa Philosophie Naturelle. Elle est conforme à ce qui a été dit dans le premier Livre, même dans le cas où un nombre quelconque de parties d'un Fluide seroit poussé perpendiculairement contre une surface immobile; car, en vertu de l'impression qui doit se former dans ces parties, elles doivent se séparer latéralement, & d'autant plus que la densité du Fluide est moindre. On ne considere point ici le cas où une seule particule infiniment petite seroit ainsi poussée; car, comme nous l'avons déjà dit, nous n'avons pas besoin de cet examen pour ce que nous nous proposons.

#### PROPOSITION I.

(543.) Lorsque toute la masse du Fluide est en repos, la force, ou pression, que soussire chacune de ses particules, est toujours la même,

dans quelque direction que ce soit.

Si la pression qu'éprouve une particule quelconque n'étoit pas la même dans toutes les directions, d'après la définition précédente, elle céderoit sa place à la pression la plus forte, & elle se mettroit en mouvement, ce qui est contre la supposition : donc la pression qu'éprouve une particule quelconque d'un fluide, lorsqu'il est en repos, est la même dans toutes les directions.

#### PROPOSITION II.

(544.) La force, ou le poids, qui, en vertu de la gravité, comprime

verticalement une particule quelconque d'un Fluide qui est en repos, est égale au poids de la colonne verticale du Fluide qui est au-dessus d'elle.

Une particule quelconque du Fluide gravite sur son inférieure, par la propriété générale des corps graves; & cette gravitation se communique d'une particule à l'autre, à cause de leur contact : donc la particule inférieure supporte le poids, ou l'action, de toutes les particules supérieures, ou de la colonne verticale qui les renserme.

#### COROLLAIRE.

(545.) Comme une particule quelconque est poussée avec une force égale dans toutes les directions, il s'ensuit qu'une particule quelconque est poussée dans toutes les directions avec une force égale au poids de la colonne verticale qui est au-dessus d'elle.

#### DÉFINITION II.

(546.) Pour éviter les répétitions, nous appellerons désormais Superficie du Fluide la surface supérieure du Fluide, quelque figure, ou disposition, qu'elle ait.

#### PROPOSITION III.

(547.) Lorsque toute la masse d'un Fluide est en repos, sa superficie est horiontale, ou perpendiculaire à ta direction des corps graves.

Si la superficie du fluide n'étoit pas horisontale, les colonnes verticales qui répondent à une particule du sluide, & dont elle supporte le poids, ou la pression, dans toutes les directions, ne seroient pas égales; par conséquent cette particule seroit pressée inégalement, & elle devroit alors se mettre en mouvement, ce qui est contre la supposition : donc la superficie d'un fluide qui est en repos, est horisontale.

#### COROLLAIRE L.

(548.) Si la superficie du Fluide est horisontale, toute sa masse est en repos.

#### COROLLAIRE II.

(549.) Quand toute la masse d'un Fluide ne sera pas en repos, sa superficie ne sera pas horisontale; & réciproquement, la superficie du Fluide n'étant pas horisontale, toute sa masse ne sera pas en repos

#### SCOLIE I.

(550.) On fait abstraction de la force d'attraction, ou de toute autre force, excepté la gravité, dont les vases, ou les corps, qui

Chap I. DE L'ÉQUILIERE DES FLUIDES. 223 contiennent les Fluides, peuvent être doués; ces forces étant de très-peu d'importance pour notre objet.

#### SCOLIB II.

(551.) On doit entendre ce qui vient d'être dit, lorsque tout le Fluide contenu dans le vase, ou celui de deux, ou d'un plus grand nombre de vases qui se communiquent, est homogene, ou d'une densité unisorme; parce que, dans ce cas, chaque canal pese autant que son correspondant, comme il a été démontré. Mais ce ne seroit pas la même chose, si les Fluides de deux, ou d'un plus grand nombre de vases qui communiquent l'un à l'autre par un orifice, étoient de différences densités. Qu'on suppose que la densité, ou le poids d'un pied cube d'un des Fluides soit = m, & que celui d'un pied cube de l'autre foit = M; le poids, ou la pression, que le premier exercera sur l'orifice, sera madbde, & celui qu'exercera le second, sera MAdbde; dbde exprimant l'aire de l'orifice, & la profondeur du même orifice au-dessous de la superficie des Fluides étant représentée par a & A. Mais, pour qu'il y ait équilibre, il faut que madbde=MAdbde; ou qu'on ait  $a:A:=\frac{1}{m}:\frac{1}{M}$ . Donc les hauteurs des superficies des Fluides au-dessus des orifices, doivent être en raison inverse des densités des mêmes Fluides, ou en raison inverse de leurs poids sous un même volume.

#### PROPOSITION IV.

(552.) La force que souffre une partie dissérencio-dissérencielle quelconque d'une surface qui contient un Fluide, est perpendiculaire à cette partie.

De quelque maniere qu'une surface soit pressée par un Fluide, les sorces peuvent être décomposées en sorces perpendiculaires & en sorces paralleles à la surface; mais ces dernieres se détruisent mutuellement (543.): donc il ne reste que les sorces perpendiculaires, & par conséquent la sorce que souffre une différencie d'une surface quelconque qui renserme un Fluide, est perpendiculaire à cette surface.

#### PROPOSITION V.

(553.) La force que soussire une partie dissérencio-dissérencielle quelconque d'une surface qui renserme un Fluide en repos, est égale au poids d'une colonne verticale du même Fluide, dont la base est égale à la dissérencio-disserencielle de la surface, & dont la hauteur est la hauteur verticale du Fluide au-dessus de cette dissérencio-dissérencielle. 225

PLAMO, III.

Chacune des particules du Fluide qui compriment la différenciodifférencielle de la surface, soussire elle-même une pression égale au poids de la colonne verticale du Fluide qui est au-dessus d'elle : donc toute la force qui comprime la dissérencio-dissérencielle, est égale au poids d'autant de colonnes verticales qu'il y a de particules du Fluide qui la touchent; c'est-à-dire, au poids d'une colonne verticale dont la base est égale à la dissérencio-dissérencielle de la surface, & dont la hauteur est la hauteur verticale du Fluide au-dessus de la même dissérencio-dissérencielle.

#### COROLLAIRE I.

F16. 51,

(554) Donc si l'on coupe une surface AB par deux lignes horisontales FG, HI, infiniment proches l'une de l'autre; & par deux autres lignes KL, MN, perpendiculaires à celles-là, & qui soient aussi infiniment proches l'une de l'autre; la force que supportera l'espace différencio-différenciel KLMN, dans la direction CD qui lui est perpendiculaire, le Fluide étant en repos, sera exprimée par m.a.LN.NM. Si, dans cette expression, l'on prend les mesures en pieds, m marquera le poids d'un pied cubique du Fluide, & a le nombre de pieds de la hauteur verticale de sa superficie au-dessus de la dissérencio-différencielle.

#### COROLLAIRE II.

(555.) La force m.a.LN.NM, dont la direction est suivant la perpendiculaire CD, peut être décomposée en deux autres, l'une horisontale CE, & l'autre verticale ED; & ces trois forces seront entre elles, comme CD, CE & ED; ou, en tirant l'horisontale NO, & la verticale MO, comme NM, MO & ON, à cause que les triangles CED, MON sont semblables, ayant l'angle MNO=EDC. Nous aurons donc NM est à MO, comme la force perpendiculaire suivant CD, ou m.a.LN.NM, est à m.a.LN.MO, comme la force perpendiculaire suivant CE. On aura pareillement NM est à NO, comme la force perpendiculaire suivant CD, ou m.a.LN.MN, est à m.a.LN.NO, force verticale suivant ED.

#### COROLLAIRE III.

(556.) La force horisontale sera donc à la force verticale, comme MO est à NO, ou comme le sinus de l'angle MNO est à son cosinus.

#### COROLLAIRE IV.

(557.) La ligne MO est égale à la différencielle verticale, ou

Chap. I. DE L'ÉQUILIBRE DES FLUIDES. 225

à la différencielle da de la hauteur du Fluide: donc la force hori- rease. III.

fontale qui agira sur l'aire différencio-différencielle LKMN, dans
le cas où le Fluide est en repos, sera encore = mada.LN.

#### COROLLAIRE V.

en deux autres forces aussi horisontales, l'une suivant la direction donnée CP, & l'autre suivant CQ, perpendiculaire à celle-ci; & ces trois forces seront entre elles comme CE, CP, CQ; ou en tirant les lignes LR, NR, paralleles aux directions CP, CQ, commeLN, NR, & LR, à cause des triangles semblables CEP, CLQ, NLR. Nous aurons donc LN est à NR, comme la force horisontale suivant CE mada. LN est à mada. LN est à LR, comme mada. LN est à mada. LR, force horisontale suivant LN est à LR, comme mada. LN est à mada. LR, force horisontale suivant LN est à LR, comme mada. LN est à mada. LR, force horisontale suivant LN est à LR, comme mada. LN est à mada. LR, force horisontale suivant LN est à LR, comme mada. LN est à mada. LR, force

#### COROLLAIRE VI.

(559.) Le produit LN.NO exprime l'aire NT=PQRS formée dans la superficie horisontale du Fluide, & terminée par les quatre verticales LP, TS, NQ, OR, élevées des quatre angles du parallélogramme LO: donc aussi la force verticale qui agit sur la dissérencio différencielle LKMN=ma.PQ.PS.

#### PROPOSITION VI.

(560.) La somme des forces horisontales qui agissent sur un corps quelconque submergé dans un Fluide qui est en repos, est zéro; & par consequent le corps doit demeurer en repos, quant au mouvement horisontal.

Soit un corps quelconque ADBE, lequel soit coupé par un plan ACBE qui coincide avec la surface du Fluide, lorsque celui-ci est en repos. Soit mené les deux plans FOI, LQR, infiniment voisins, & paralleles au plan supérieur ACBE, & soit pris, entre ces plans, la différencie-différencielle OQNP. Elevant ensuite le plan vertical OTMK, soit abaissé sur lui la perpendiculaire PG, & soit élevé les verticales GH, OK & TM. Enfin, soit sait MH = TG = u, HK = GO = du, HG = KO = z, & la hauteur verticale comprise entre les deux plans FOI, LQR = dz.

Cela posé, on aura (558.) la sorce horisontale qui agit sur la différencio-différencielle OQNP, dans la direction FT, ou sa parallele AM, = mzdzdu; & celle qui agit sur FOQL, sera = muzdz, Tome I.

17 .14

risontal.

que cette expression soit celle de la force qui agit sur l'espace entier FOIRQL, nous devons saire u=0, puisque c'est la valeur de u dans le point I: donc la somme des sorces horisontales qui agissent sur la zone FOIRQL=0. On démontrera la même chose pour toutes les zones dans lesquelles on peut diviser le corps; & la même chose dans d'autres directions horisontales quelconques. Donc la somme des forces horisontales qui agissent sur tout le corps, est zéro; & par conséquent le corps demeurera en repos quant au mouvement ho-

#### PROPOSITION VII.

(561.) La force verticale qui agit sur un corps submergé dans un Fluide, ou que lui communique le Fluide, celui-ci étant en repos,

est égale au poids du Fluide dont il occupe la place.

Soit ADBE un corps quelconque coupé par un plan ACBE. qui coıncide avec la surface du Fluide, lorsque celui-ci est en repos. Soit pris la droite AB pour la ligne des abscisses, & ses perpendiculaires EC, FG, infiniment proches l'une de l'autre, pour ses ordonnées. Soit aussi mené les lignes HI, KL, aussi infiniment proches, & paralleles aux abscisses. Faisant enfin AM = x, MH = u, on aura HK.HI = dudx; & la force verticale qui agit sur la différencio - différencielle NPOQ de la surface, sera = ma.dudx (559.). Or a = HN, hauteur du Fluide au-dessus de cette différencio-différencielle: faisant donc cette hauteur HN variable, & == 7, la torce verticale sera = mzdudx. Mais l'expression zdudx est celle de l'élément différencio-différenciel LN du corps, lequel élément est compris entre les quatre verticales HN, KP, IQ, LO; l'intégrale saudx sera donc l'expression de tout le volume qu'occupe le corps dans le Fluide, & m/zdudz fera celle du poids du volume de Fluide qu'occupe le même corps. Or, d'après ce qu'on vient de dire, la somme des forces verticales qui agissent sur le corps, ou la sorce verticale totale, est aussi exprimée par mszdudx. Donc la force qu'éprouve verticalement, de bas en haut, un corps submergé dans un Fluide qui est en repos, ou la force que lui communique le Fluide, est égale au poids du volume de Fluide que déplace le corps.

#### PROPOSITION VIII.

(562.) Pour qu'un corps submergé dans un Fluide qui est en repos, soit sans aucun mouvement vertical, il faut que le poids du corps soit

THE

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 227 égal à celui du volume de Fluide qu'il déplace, & de plus que la verucale qui passe par le centre du volume de Fluide déplacé, coïncide evec celle qui passe par le centre de gravité du corps.

Les forces mzdudx sont autant de puissances qui poussent le corps verticalement, de bas en haut, ou, ce qui revient au même (89, 90 & 91.), mszdudx est une puissance qui pousse verticalement le corps de bas en haut, & est placée au centre de toutes les puissances madudx, ou au centre de l'espace qu'occupe le corps dans le Fluide. Supposant maintenant que M représente la masse de tout le corps, M sera une autre puissance qui pousse verticalement le corps de haut en bas : donc (110.) on doit avoir m/z dudx - M = 0, pour que le centre de gravité soit sans aucun mouvement; c'est-à-dire que lo poids M du corps doit être égal à mszdudx, poids du volume de Fluide qu'il déplace. En outre, si nous nommons p la distance horisontale de la verticale, qui passe par le centre de gravité, à celle qui passe par la puissance mszdudx, ou par le centre de l'espace, ou volume du corps submergé dans le Fluide, nous aurons (168.) msdespelszaudx pour l'expression de l'angle de rotation. Mais cette quantité ne peut être zéro, dès le commencement de l'action, si I'on n'a pas p = 0. Donc, pour qu'il n'y ait absolument aucun mouvement, soit vertical, soit de rotation, il saut que la verticale qui passe par le centre du volume de Fluide déplacé, coıncide avec celle qui passe par le centre de gravité du corps.

# CHAPITRE II.

De la force avec laquelle les Fluides en mouvement agissent contre une différencio-dissérencielle de surface.

#### PROPOSITION IX.

(563.) SI, dans la surface qui contient un Fluide en repos, on ouvre un orifice, qu'on peut supposer pour le présent insiniment petit, le Fluide sortira par cet orifice avec une vîtesse égale à celle qu'il acquerroit en tombant librement de la hauteur verticale a de la surface du Fluide audessus de l'orifice.

Supposons que A soit une particule du Fluide, & a la puissance qui l'anime lorsqu'elle tombe librement, nous aurons (32.)  $\frac{at}{A} = u$ .

118

PLANC. III.

Soit supposé maintenant la même particule sortant par l'orifice, la puissance qui l'animera, sera la force réunie de toutes les particules qui sont contenues dans la hauteur a (544.). Par conséquent n étant supposé un nombre infini, ce nombre représentera la totalité des particules contenues dans cette hauteur, & na sera la puissance qui anime la particule qui jaillit par l'orifice. Mais le temps durant lequel cette puissance agit sur la particule, doit être infiniment petit, nous devons donc le représenter par  $\frac{1}{n}$ : par conséquent nous aurons dussi  $(32.)\frac{na}{A}$ :  $\frac{1}{n} = V$ ; V désignant la vitesse avec laquelle la particule jaillit par l'orifice; c'est-à-dire, en réduisant  $\frac{at}{A} = V$ : donc les deux vitesses V & u sont égales.

#### COROLLAIRE.

(564.) Comme les particules du Fluide sont poussées dans toutes les directions avec une force égale, il s'ensuit que quelle que soit la direction suivant laquelle une particule est poussée, cette particule prendra, en s'échappant, une vitesse  $u=8 \lor a$ ; vîtesse qui est celle que doit acquérir un corps, ou une particule de Fluide, qui tombe librement de la hauteur verticale a (52.).

#### SCOLIE.

(565.) Dans la pratique, la vîtesse réelle du Fluide est toujours moindre que celle que nous venons d'assigner d'après la théorie. Cette dissérence vient du stottement que doit produire le choc des particules contre les parois de l'orisice, & encore de celui que produit le choc des particules les unes contre les autres, même avant qu'elles parviennent à jaillir par l'orisice. Mais nous serons abstraction de tous ces frottements, dont la considération n'est pas nécessaire pour notre objet, comme nous le verrons dans la suite.

#### PROPOSITION X.

(566.) Trouver le rapport entre la force perpendiculaire qui agit sur une différencio-différencielle de surface, & la vîtesse avec laquelle le Fluide jailliroit par cette différencio-différencielle, si elle lui donnoit un libre passage.

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 229

Donc la force dont il est ici question, sera représentée par mu' LN.MN;

expression qui renserme la relation cherchée.

# COROLLAIRE.

(567.) Connoissant la vitesse avec laquelle le Fluide jailliroit par la différencie-différencielle, on aura la force dont cette petite surface soutient l'effort, en multipliant son aire LN.MN, par le quarré de la vitesse u, & par la constante  $\frac{m}{64}$ .

#### PROPOSITION XI.

(568.) La force perpendiculaire qu'éprouve une différencio - différencielle de surface LN.MN, lorsqu'elle se meut dans un Fluide, en suivant une direction qui lui est perpendiculaire, est=m.LN.MN(\(\sim a \pm \frac{1}{4}u\)^2; u designant la vîtesse perpendiculaire de la surface.

On vient de voir (564.) que la vitesse avec laquelle le Fluide jailliroit par la dissérencio-dissérencielle de la surface, s'il avoit un libre passage, est =  $8 \lor a$ : par conséquent si la surface se meut avec la vitesse u, dans la même direction perpendiculaire par laquelle le Fluide se dirigeroit, la vitesse relative sera  $8 \lor a \pm u$ ; le signe + ayant lieu dans le cas où la surface se meut contre le Fluide, & le signe—lorsqu'elle tend à s'en éloigner, où qu'elle suit le Fluide. Donc la force perpendiculaire dont la surface soutiendra l'essort, est (567.)=  $\frac{m \cdot LN \cdot NM}{64}$  ( $8 \lor a \pm u$ )<sup>2</sup> =  $m \cdot LN \cdot NM$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{6}u}$ )<sup>2</sup>; a désignant la distance verticale de la dissérencio-dissérencielle de la surface à la superficie du Fluide, celui-ci étant en repos.

#### PROPOSITION XII.

(569.) Si l'on représente par n l'angle MNO que forme la surface avec l'horisontale NO, perpendiculaire à LN, la force perpendiculaire, dont la différencio-differencielle LKMN éprouvera la resistance, en se mouvant perpendiculairement, sera aussi = m.LN.  $\frac{MO}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u}$ )<sup>2</sup> = m.db.  $\frac{da}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u}$ )<sup>2</sup>, en saisant la différencielle horisontale LN = db. Car on a MN:  $MO:: i: \sin n$ , & par conséquent  $MN = \frac{MO}{\sin n} = \frac{da}{\sin n}$ ; cette valeur de MN étant substituée dans l'expression m.LN. MN ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u}$ )<sup>2</sup> qu'on vient de trouver (568.), la change en celle-ci,  $\frac{m.db.da}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u}$ )<sup>2</sup>; c'est l'expression de la force perpendiculaire dont la différencio-différencielle LKMN éprouve la résistance, en se mouvant perpendiculairement.

#### PROPOSITION XIII.

(570.) Si la différencio-différencielle LKMN, au lieu de se mouvoir suivant une direction qui lui soit perpendiculaire, se meut suivant une autre direction quelconque qui sasse avec elle un angle donné = θ, la force perpendiculaire qu'éprouvera la différencio - différencielle, sera = ...

m.db.da
fin \* ( ν a ± i u sin θ) i.

La vîtesse suivant la direction que suit la dissérencio-dissérencielle, est à la vîtesse suivant la perpendiculaire, comme 1 est à sin  $\theta$ : par conséquent cette vîtesse perpendiculaire sera =  $u \sin \theta$ . Cette valeur étant substituée dans l'expression  $\frac{m \cdot db \cdot da}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u}$ ) qu'on vient de trouver (569.), en place de u seul, qui représente, dans cette formule, havîtesse perpendiculaire, on aura la force, ou résistance, perpendiculaire qu'éprouve la différencio-différencielle =  $\frac{m \cdot db \cdot da}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u} \sin \theta$ ).

#### PROPOSITION XIV.

(571.) La force ou résistance qu'éprouvera la surface dissérencio-dissérencielle LKMN, suivant une direction quelconque qui la coupe sous un angle donné z, sera = m.db.da.sin z ( ν a ± ξu sin θ)².

Soit DL cette direction quelconque; & du point D foit abaissé la perpendiculaire DC sur la surface; tirant ensuite la ligne LC, l'angle DLC, ou son égal DFG, sera =  $\varkappa$ , FG étant supposé perpendiculaire sur LD. Si donc DF représente la force, ou résistance, perpendiculaire, DG représentera celle que la différencio-différencielle de la surface éprouve dans la direction DL. Mais DF est à DG, comme 1 est à sin  $\varkappa$ ; on aura donc aussi 1 est à sin  $\varkappa$ , comme  $\frac{m \cdot db \cdot da}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u \sin \theta}$ ), force, ou résistance, perpendiculaire, est à  $\frac{m \cdot db \cdot da \cdot \sin n}{\sin n}$  ( $\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u \sin \theta}$ ), force, ou résistance, suivant la direction DL. C or C is C in C or C is C or C is C or C is C or C is C in C or C is C or C is C in C in C or C is C in C

(572.) Dans le cas où l'on demanderoit la force suivant la direction du mouvement, alors  $z = \theta$ ; & par conséquent la force qu'éprouvera la différencie-différencielle de la surface LKMN, dans la direction de son mouvement, est  $= \frac{m \cdot db \cdot da \cdot f(\theta)}{finn} (\sqrt{a \pm \frac{1}{2}u fin \theta})^2$ .

LEMME I.

(573.) Si, par quelque point D de la direction DL, on fait passer un plan vertical IED, perpendiculaire à la dissérencio-dissérencielle LKMN;

Fig. 36

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 23 t & par la base LN de ladite disserencio-disserencielle, un plan horisontal NLA. Si, de plus, ayant élevé la verticale DAI, on mene les perpendiculaires AB, DC, AH, en nommant λ l'angle NLA, & μ l'angle LDA, on aura sin κ, ou le sinus de l'angle CLD que forme la direction DL avec la disserencio-différencielle, = sin λ. sin κ. sin μ. + cos μ. cos κ.

Supposons LA = q, on aura  $AE = q \cdot \sin \lambda$ ; & dans le triangle rectangle BAE, à cause que  $\sin n = \log n$  le sinus de l'angle BEA, on aura  $BA = CH = q \cdot \sin n \cdot \sin \lambda$ . Dans le triangle aussi rectangle LAD, on a  $DA = \frac{q \cdot \cot \mu}{\sin \mu}$ ; mais à cause que les triangles DAH, DIC, EIA, font semblables, l'angle IEA = HDA, & le sinus de cet angle est par conséquent  $= \sin n$ ; donc  $DH = \frac{q \cdot \cot \mu}{\sin \mu}$ ; & par conséquent  $CH + HD = CD = q \cdot \sin \lambda \cdot \sin n + \frac{q \cdot \cot \mu}{\sin \mu}$ . De plus, on a  $DL = \frac{q}{\sin \mu}$ : donc, dans le triangle rectangle CLD, on aura  $\frac{q}{\sin \mu}$ :  $q \cdot \sin \lambda \cdot \sin n + \frac{q \cdot \cot \mu}{\sin \mu}$   $C \cdot O \cdot R \cdot O \cdot L \cdot A \cdot L \cdot R \cdot E \cdot I$ .

(574.) Substituant cette valeur de sin  $\times$  dans l'expression ...  $\frac{m.db.da. \sin x}{\sin x}$   $(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$  de la résistance qu'éprouve la différencio-distérencielle suivant la direction DL, elle deviendra = ... m.db.da  $(\sin \lambda \cdot \sin \mu + \frac{\cos \mu \cdot \cos \pi}{\sin \mu})(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ .

#### COROLLA IRE II.

(575.) Si, de l'extrémité N de la base LN, on abaisse, sur la direction LR qui passe par l'autre extrémité, la perpendiculaire NR; en supposant cette perpendiculaire =dc, on aura NR=db. sin  $\lambda=dc$ ,  $db=\frac{dc}{\sin \lambda}$ ,

#### COROLLAIRE III.

#### COROLLAIRE IV.

(577.) Dans le cas où l'on demanderoit la résistance horisontale, on auroit  $\sin \mu = 1$ , &  $\cos \mu = 0$ : donc cette résistance sera = m,dc.da ( $a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{6}u \sin \theta$ )<sup>2</sup>.

PLANC, III.

#### COROLLAIRE V.

(578.) La force, ou résistance, horisontale est donc à celle qui s'exerce dans une direction quelconque comme l'unité est à sin  $\mu + \frac{\cos f \cdot u \cdot \cos f \cdot u}{\sin \lambda}$ ; ou comme sin n. sin  $\lambda$  est à sin  $\mu$  + cos  $\mu$ . cos  $\mu$ .

#### COROLLAIRE VI.

(579.) Si l'on nomme H la force, ou résistance, horisontale; celle qui s'exerce suivant une direction quelconque sera  $H\left(\int_{\Omega} \mu + \frac{\cos \mu \cdot \cos \mu}{\sin \lambda \cdot \sin \mu}\right)$ .

COROLLAIRE VII.

(580.) Dans le cas où l'on demanderoit la force, ou résissance, verticale, on auroit  $\sin \mu = 0$ , &  $\cos \mu = 1$ : cette résissance sera donc =  $\frac{H \cdot \cos \pi}{\sin \lambda \cdot \sin \pi}$ .

#### COROLLAIRE VIII.

F10. 51. & 53.

(581.) Si l'horisontale NO, perpendiculaire à la base LN, est supposée = de, on aura cos n: sin n:: sin n::

#### COROLLAIRE IX.

(582.) Dans le cas où l'on voudroit avoir la résistance verticale, on auroit  $\sin \mu = 0$ , &  $\cos \mu = 1$ , & par conséquent cette résistance seroit = m.db.de ( $a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{8} u \sin \theta$ )<sup>2</sup>.

#### COROLLAIRE X.

(583.) Puisque l'angle que forme la direction du mouvement avec la différencio-différencielle, est exprimé par  $\theta$ , on aura aussi sin  $\theta$  =  $\sin \lambda$ .  $\sin n \sin \mu$ . +  $\cos \mu \cdot \cos n$ , dans le cas où il seroit question de la force, ou résistance, suivant cette direction.

#### COROLLAIRE XI.

(584.) Dans le mouvement horisontal, sin  $\mu = 1$ , & cos  $\mu = 0$ : donc, dans ce cas, sin  $\theta = \sin \lambda$ . sin  $\pi$ .

#### COROLLAIRE XII.

(585.) Le mouvement étant vertical, fin  $\mu = 0$ , &  $cof \mu = 1$ : donc, dans ce cas, on aura fin  $\theta = cof \pi$ .

COROLLAIRE

PLANC. III.

(586.) La résissance horisontale, dans le cas où la direction du mouvement est aussi horisontale, sera donc m.dc.da  $(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \lambda. \sin n)^2$ ; & la résissance verticale, lorsque la direction du mouvement est pareillement verticale, sera = m.db.de  $(a^{\frac{1}{4}} \pm \frac{1}{4}u \cos n)^2$ .

#### SCOLIE.

(587.) Dans tous les cas ci-dessus, on doit entendre que la surface AB est en partie plongée dans le Fluide, & en partie au dehors, de sorte que a exprime la distance verticale de la dissérencio-dissérencielle LKMN, jusqu'à la superficie P du Fluide, celui-ci étant en repos. Toute la surface peut cependant être submergée dans le Fluide, de sorte que Q soit un point de la superficie du Fluide. Dans ce cas, la lettre a devroit représenter la hauteur verticale Q.M du Fluide au-dessus de la différencio différencielle LKMN, & non la hauteur PM de la surface AB. Pour éviter toute équivoque, nous ferons QP = D, & PM = a; de forte que la hauteur verticale du Fluide au-dessus de la différencio-différencielle LKMN, ne sera plus exprimée par a, mais par D+a. Cette valeur étant donc substituée, dans les expressions précédentes, en place de a seul, qui désignoit auparavant la hauteur verticale du Fluide, on aura (571 & 574.)  $\frac{m \cdot db \cdot da \cdot \sin \alpha}{\sin \alpha} \left( (D+a)^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4} u \sin \theta \right)^{2} = m \cdot db \cdot da \left( \sin \lambda \cdot \sin \mu + \frac{\cos \mu \cdot \cos \pi}{\sin \alpha} \right) \left( (D+a)^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4} u \sin \theta \right)^{2},$ pour l'expression de la résistance suivant une direction quelconque;  $m.dc.da((D+a)^{\frac{1}{2}}\pm \frac{1}{6}u \sin \theta)^2$  pour la résistance horisontale, (577.) & (582.) m.db.de  $((D+a)^{\frac{1}{2}}\pm\frac{1}{8}u \int in \theta)^{\frac{1}{2}}$  pour la résistance verticale. Si l'on vouloit avoir les résissances suivant la direction du mouvement, comme, dans ce cas,  $\varkappa = \theta$ , on auroit  $\frac{m.db.da. fin \theta}{fin \pi} ((D+a)^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{\theta} i fin \theta)^2$ pour l'expression de la résissance dans une direction quelconque; & (586.) enfin,  $m.db.de((D+a)^{\frac{1}{4}}\pm\frac{1}{4}u\cos(\pi)^2)$  pour la résistance verticale.

PROPOSITION XV.

(588.) Si un Fluide se meut en vertu de sa propre gravité, & prend une vîtesse constante, une partie de l'action de chacune de ses particules est détruite par une force quelconque.

Soit CI la superficie du Fluide inclinée à l'horison, & B une de ses Tome I.

1000

PLANC, III. Fig. cr. particules, l'action de la gravité sur cette particule est dirigée suivant la verticale BD, & peut se décomposer en deux autres, l'une suivant BA, perpendiculaire à la superficie CI; & l'autre suivant AD, parallele à cette superficie. Par la premiere action, le Fluide doit demeurer en équilibre, & par la seconde, sa vîtesse devroit s'accélérer : mais, par la supposition, sa vîtesse est constante; donc du—o. Donc la somme des puissances qui agissent pour augmenter la vîtesse, est zéro; & par conséquent il saut qu'il y ait une force, ou puissance, qui agisse dans une direction opposée, & qui détruise celle qui agit suivant AD.

#### PROPOSITION XVI.

(589.) Trouver la force dont une différencio-différencielle de surface éprouve l'adion, lorsqu'étant en repos, c'est le Fluide qui se meut contre

elle, & qui la choque.

Il paroît, au premier coup-d'œil, que l'action & la réaction étant égales, ce devroit être la même chose, quant à l'effet, que la surface fût en mouvement, ou que ce fût le Fluide; & que toute la différence consiste à supposer que le Fluide soit en mouvement avec la même vîtesse u, dans une direction contraire. En esset, ce principe seroit exactement vrai, si la gravitation des particules du Fluide étoit toujours perpendiculaire à sa superficie; mais il n'en est pas ainsi dans le ças où le Fluide se meut, parce que son mouvement dépend de sa dénivellation. Dès que le Fluide se meut, sa superficie cesse L'adêtre de niveau, & par conséquent la direction suivant laquelle gravitent ses particules, n'est plus perpendiculaire à sa superficie. Supposons, par exemple, que le Fluide se meuve avec la vîtesse constante u, sa superficie CI étant inclinée à l'horison : la gravitation verticale a des particules du Fluide en FB peut se décomposer en deux, l'une B agissant suivant la direction BA perpendiculaire à la superficie CI, & l'autre y parallele à cette même superficie. Exprimant donc par a l'angle ADB que forme la verticale avec la superficie du Fluide, on aura  $\beta = \alpha \sin \omega$ , &  $\gamma = \alpha \cos \omega$ . Cette derniere gravitation, ou puissance, est détruite, comme on l'a vu Art. 588, & il demeure seulement la force  $\beta = \alpha \sin \omega$  perpendiculaire à la superficie CI; & par conféquent nous aurons équilibre dans le Fluide. par l'action de cette puissance, & sa valeur est celle que nous devons substituer, dans les formules précédentes, en place de a seul.

Supposant maintenant, comme ci-dessus, la verticale FB = a, on aura  $EB = a \sin \omega$ ; & substituant aussi cette valeur au lieu de a dans l'équation  $a = \frac{Au^2}{2a}$ , trouvée, Art. 43, nous aurons  $a \sin \omega = \frac{Au^2}{2a \sin \omega}$ ;

1.10

151

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 235 d'où l'on tire  $\frac{a}{A} = \frac{u^2}{2a \sin u^2}$ : mais (52.)  $\frac{a}{A} = 32$ ; donc  $32 = \frac{u^2}{2a \sin u^2}$ , Planc. III. & par conséquent  $u = 8a^{\frac{1}{3}}$  sin  $\omega$ . Telle est la vîtesse avec laquelle

le Fluide jaillira par un orifice fait en B, en vertu de l'action seule

de la puissance  $\beta = \alpha \sin \omega$ .

La vitesse relative avec laquelle le Fluide se mouvera dans l'orifice, sera donc=  $8 a = \sin \omega \pm u \sin \theta$ ; & le poids, ou la force perpendiculaire que supportera la différencio-différencielle LN.NM de la surface, fera = m.LN.NM  $(a^{\frac{1}{2}} \int \ln \omega \pm \frac{1}{8} u \int \ln \theta)^2$ , ou = ...  $m.LN.NM((D+a)^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{4} u \sin \theta)^2$ . Substituant maintenant dans cette formule les valeurs de LN & NMI, qu'on a trouvées, ou bien, Son ZN, MV = fubstituant, dans les formules trouvées (587.),  $(D+a)^{\frac{1}{2}} \int_{\Omega} \omega$ , en place de D+a, on aura  $\frac{m.db.da. \int_{\Omega} \kappa}{\int_{\Omega} \kappa} \left( (D+a)^{\frac{1}{2}} \int_{\Omega} \omega \pm \frac{1}{2} u \int_{\Omega} \omega \right)^2 =$ m.db.da ( $fin \lambda$ .  $fin \mu$ . +  $\frac{cof \mu \cdot cof \eta}{fin \eta}$ )  $((D+a)^{\frac{1}{2}}fin \omega \pm \frac{1}{8}u fin \theta)^{2}$ , pour l'exin clemini pression de la force dans une direction quelconque; . . . . .  $m.dc.d\omega((D+a)^{\frac{1}{4}} \sin \omega \pm \frac{1}{4} u \sin \theta)^2$ , pour celle de la force horisontale. & m.db.de  $((D+a)^{\frac{1}{2}} fin \circ \pm \frac{1}{2} u fin \theta)^2$ , pour la verticale. Et si l'on demande les expressions de la force, suivant la direction du mouvement, on aura  $\frac{m \cdot db \cdot da \cdot fin \theta}{fin \cdot \theta} ((D+a)^{\frac{1}{2}} fin \omega \pm \frac{1}{2} u fin \theta)^{2} = \dots$  $m.dc.da((D+a)^{\frac{1}{2}} fin \omega \pm \frac{1}{2} u fin \lambda fin \eta)^{\frac{1}{2}}$ , quand cette direction est horisontale; & m.db.de  $((D+a)^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{6} u \cos n)^2$ , quand elle est verticale.

COROLLAIRE I.

(590.) Si le Fluide se meut horisontalement, on aura sin w= 1, & les expressions des forces se réduiront à celles qu'on a trouvées pour le cas où le Fluide est en repos, & que la surface choquée est en mouvement; d'où il suit que c'est seulement dans cette supposition que peut avoir lieu le principe généralement reçu, qui est que c'est la même chose, quant à l'esset, que ce soit la sursace qui se meuve, ou que ce soit le Fluide.

#### COROLLAIRE.

(591.) Les formules précédentes sont donc toutes rensermées dans ces dernieres : il suffit de faire sin  $\omega = 1$ , pour les obtenir.

PROPOSITION XVII.

(592.) Trouver la force qui agit sur une différencio-différencielle de surface, lorsque la surface & le Fluide sont en mouvement,

Wince.

Justace;

Pour avoir la solution de ce cas, il ne saut que chercher la valeur de la vîtesse composée des deux autres, sçavoir, celles de la surface & du Fluide, & la substituer, dans ces dernieres sormules, en place de u. On substituera de même, en place de  $\theta$ , la valeur de l'angle que sorme la direction composée avec la dissérencio-dissérencielle de la surface. Ces substitutions saites, on aura les sormules qui conviennent au cas proposé, comme il est évident, par la théorie de la composition & de la décomposition des sorces.

#### SCOLIE.

(593.) Un Fluide étant un corps, il semble que nous aurions dû nous assujettir, dans la théorie de ce Chapitre, aux loix & aux principes que nous avons donnés dans le Chap. VI du Livre I; puisque l'impulsion d'une surface contre un Fluide, est une vraie percussion. Sa force, désignée par  $\pi$  dans le Chapitre cité, & qui est =  $\frac{DH.D'H'}{DH+D'H'}$ , fe réduit à  $\pi = DH$ , dans le cas présent, où la dureté, ou densité D, du Fluide est négligeable par rapport à celle de la surface, ou du corps; c'est-à-dire que la force dont la surface souffre l'action. est en raison directe de la densité du Fluide, & de l'amplitude H de l'impression. Mais cette maniere d'envisager la question ne nous auroit pas conduit à une connoissance parsaite de la force qui a fait l'objet de nos recherches: car, quoique nous connoissions la valeur de H dans le cas du repos, laquelle n'est en esset que l'aire de la surface du corps choquant perpendiculaire à la direction du mouvement, nous ne la connoissons pas dans le cas du mouvement actuel. parce qu'alors cette valeur n'est plus la même, attendu qu'elle subit des altérations. Nous n'aurions pas obtenu une connoissance plus parfaite, en nous servant de l'équation  $\pi = \frac{H}{I} \left( \frac{1}{2} A U^2 + \alpha x \right)$  qu'on a trouvée, Art. 312, équation à laquelle se réduit le cas dont il est ici question; ou bien  $\pi = \frac{Hax}{I}$ , en supposant la vîtesse initiale Uavec laquelle se mouvoit la surface égale à zéro : car l'impression totale I étant comme Hx, cette équation nous eût seulement appris que la force  $\pi$ , dont la surface éprouve l'action, est comme la puissance a qui la pousse. C'est pour cela que nous avons tâché de prendre un autre chemin, qui, comme on l'a vu, nous a conduit à la vraie connoissance de la valeur de  $\pi$ , qui est =  $\frac{m \cdot dt \cdot da \ fin \ *}{fin \ *} ((D+a)^{\frac{1}{2}} fin \ \omega \pm \frac{1}{2} u fin \ \theta)^{\frac{1}{2}}$ Mais, quelque simple que soit la théorie que nous avons employée. elle ne laisseroit pas cependant de pouvoir être combattue par des raisonnements très-solides, si l'expérience ne la confirmoit pas, au-

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 237 tant qu'elle le fait, par tous les moyens qu'on peut employer à cette vérification, comme on le verra par la suite. Au reste, ces embarras ont existé dans tous les temps, & ont sait regarder ce sujet comme de la plus grande difficulté; les plus célebres Géametres en ont fait l'objet de leurs recherches, & avouent qu'ils ont tâché seulement d'atteindre le but, sans y être parvenus entiérement.

Le Docteur Wallis, dans ses Quivres Mathematiques, établit cette force seulement comme la simple vitesse; & c'est d'après cette doctrine qu'il fonde tous ses calculs sur le mouvement des corps projettés dans l'air. Il ne donne pas d'autre raison pour appuyer son sentiment, & pour suivre cette regle, si ce n'est, qu'avec une vitesse double, une surface en mouvement écarte une quantité double de Fluide, & qu'elle en écarte une quantité triple avec une vîtesse triple, & ainsi de suite. Il ajoute qu'on pourroit lui objecter qu'avec une vîtesse double, la surface met en mouvement une quantité double de Fluide, en lui donnant une vîtesse double; que par conséquent il paroît que la surface a besoin d'une force doublée pour le mouvoir : mais il répond à cela, en difant que la surface ne meut pas le Fluide, qu'elle ne fait seulement que le séparer. Il est éconnant que les difficultés qui résultent de ce principe, ne se soient pas présentées au Docteur Wallis, & qu'il n'ait pas senti l'insussitance de cette réponse. En effet, il est bien difficile de concevoir comment la surface peut séparer le Fluide sans le mouvoir, & sans

le mouvoir avec une vîtesse proportionnelle à la sienne.

Léonard Euler, ce grand Géometre, s'explique ainsi dans sa Science Navale. Qu'on suppose, dit-il, une surface plane AB, dont l'aire soit  $= a^2$ , mise en mouvement dans l'eau, suivant la direction CO qui lui est perpendiculaire. Soit, de plus, M le poids de du corps dont AB est la surface, & v la hauteur dont il devroit tomber pour acquérir la vîtesse avec laquelle il exécute son mouvement. Soit aussi Cc = dx, l'espace qu'il parcourt dans un instant. de sorte que, pendant cet instant, la surface passe de la situation AB à la situation ab, Aa étant = Cc = Bb; & comme le corps perd de sa vîtesse, il met v-dv, pour exprimer la hauteur d'où le corps devroit tomber pour acquérir sa vitesse diminuée. Ceci supposé, le même Auteur poursuit ainsi : le corps aura choqué, dans cer instant, l'eau contenue dans l'espace AabB, dont le poids est égal à ma'dx, en exprimant par m la densité, ou la pesanteur spécifique, de l'eau: & en supposant que le centre de gravité de la furface soit dirigé suivant la même ligne Cc, dans laquelle se trouve celui du volume de l'eau AabB, afin qu'il n'y ait aucune rotation, cette quantité d'eau se mettra en mouvement, & après le premier instant, elle continuera de se mouvoir avec la même vîtesse que le corps. La quantité de mouvement sera donc, après ce premier instant, celle du corps & celle de l'eau réunies; c'est-à-dire, . . .  $(M+ma^2dx)(v-dv)^{\frac{1}{2}}$ , laquelle doit être égale au mouvement qu'avoit le corps au commencement de l'action, c'est-à-dire, immédiatement avant le choc, mouvement qui étoit  $= Mv^{\frac{1}{2}}$ . Donc nous aurons, dit-it,  $Mv^{\frac{1}{2}} = (M + ma^2 dx) (v - dv)^{\frac{1}{2}} = (M + ma^2 dx) (v^{\frac{1}{2}} - \frac{dv}{2\sqrt{v}})$ ; ce qui donne  $Mdv = 2ma^2vdx$ . Il suppose ensuite que p est une puissance qui , dirigée suivant CO, soit capable de produire le même effet que la force qui pousse la surface; & delà il déduit Mdv=pdx=2ma2vdx. ou  $p = 2ma^2v$ ; c'est-à dire que la puissance équivalente à la force qui pousse la surface, ou que cette force elle-même, est égale au double du poids d'une colonne d'eau dont la base est la surface choquée, & la hauteur celle dont il faudroit que le corps tombât pour acquérir la vîtesse avec laquelle il se meut.

Pour réduire cette théorie à la nôtre, nous supposerons, dans l'équation  $m.dc.da((D+a)^{\frac{1}{2}} \int \ln \omega + \frac{1}{4} u \int \ln \theta)^{2}$ ,  $\int \ln \omega = 1$ , &  $\int \ln \theta = 1$ ; ce qui la changera en  $m.dc.da ((D+a)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{2}u)^2$ ; d'où l'on voit que ces deux théories ne peuvent convenir entre elles qu'en faisant D+a=0, c'est-à-dire, en supposant que la différencio dissérencielle choquée coıncide précisément avec la superficie du Fluide: car, dans ce cas, la force devient =  $m.dc.da.\frac{1}{64}u^2$ , ou = m.dc.da.v, en substituant (52.) la valeur de  $\frac{1}{64}u^2$  qui est=v; expression qui convient avec celle d'Euler, avec la feule différence que la sienne est double de celle-ci. Mais on voit que, dans le fait, sa théorie ne convient avec la nôtre que dans un cas seulement, qu'il est presque impossible de supposer; & encore résulte-t-il de la théorie d'Euler que la force est égale au double du poids d'une colonne d'eau, dont la base est la surface choquée, & dont la hauteur est celle dont il faudroit que le corps tombât pour acquérir la vîtesse avec laquelle il se meut; résultat dont l'Auteur avoue lui-même n'être pas satisfait, en considérant que le poids que supporte une surface, est seulement le poids simple de la même colonne d'eau, comme notre théorie l'indique.

Cette observation paroîtra encore plus digne d'attention, si, au lieu de Mdv = pdx, on fait  $Mdv = \frac{pdx}{3^2}$ , qui est la seule équation légitime. En esset, on a vu (41 & 52.) que dans les corps graves

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDAS. Au désignant la vîtesse avec 32 M dv = Mudu laquelle se meut le corps; & dans le cas où son mouvement seroit  $\frac{dv = \frac{Mudu}{32 M}}{du}$  (AL.): en combinant  $\frac{dv}{du} = \frac{Mudu}{41}$ Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 239 ces deux équations, on en tire  $32dv = \frac{pdx}{M}$ , ou  $Mdv = \frac{pdx}{3^2}$ , ce qui donne  $\frac{pdx}{3^2} = 2ma^2vdx$ , ou  $p = 64ma^2v$ ; c'est-à-dire que la résistance est égale au poids de 64 colonnes d'eau, dont la base de chacune est la surface choquée, & dont la hauteur est celle dont il faudroit que le corps tombat pour acquérir la vîtesse avec laquelle il se meut. Ce résultat, qui indique un poids prodigieux, paroîtra sans doute bien étrange, & bien éloigné des conséquences que nous ont fourni les

principes établis dans le Chapitre précédent.

En outre, il faut observer que le poids de la quantité d'eau que meut le corps, n'est pas ma'dx, mais (554.) celui d'une colonne d'eau, dont la base est la surface a<sup>2</sup>, & dont la hauteur est celle du Fluide au-dessus de cette surface; de sorte que le poids sera d'autant plus grand, & par conséquent la résistance d'autant plus grande, que la surface sera plus profondément enfoncée dans le Fluide. Ce résultat, si clair & si évident, ne peut cependant se déduire ni du calcul, ni des équations supposées. On pourroit, au reste, se convaincre de cette vérité, sans cette considération : il suffit, pour cela, de lire le Scolie qui est à la fin de la Proposition XXXV du Livre II de la Philosophie Naturelle de Newton; on y verra clairement que le corps, à la vérité, ne choque que la partie de Fluide exprimée par ma'dx, mais que cette partie en choque une autre qui est devant elle, & cette derniere celle qui la suit, & ainsi de suite successivement, sans qu'il soit possible d'assigner aucune limite; de sorte que le corps choque immédiatement, ou médiatement, une quantité de Fluide qu'il n'est pas possible de déterminer, bien loin de ne choquer que la quantité contenue dans l'espace a<sup>2</sup>dx.

Daniel Bernoulli, Auteur connu si avantageusement dans sa république des lettres par ses sçavants Ouvrages, fait un calcul semblable, duquel il conclud de la même maniere (a), que le Fluide n'étant pas élassique, la résistance est égale au double du poids d'une colonne du même Fluide, dont la base est la surface choquée, & la hauteur celle d'où le corps devroit tomber pour acquérir la vîtesse avec laquelle il se meut : mais il ajoute que, si le Fluide étoit

<sup>(1)</sup> Commentaires de l'Académie de Pétersbourg, Mois de Juin & Odobre 1727.

élastique, la résistance seroit exprimée par une colonne quadruple. c'est-à-dire qu'elle seroit double de la premiere. Ce résultat est conséquent pour la vîtesse qui demeure aux corps, non-seulement élastiques, mais parfaitement élastiques, après que la plus grande impression est entiérement sormée. Cette vitesse a été trouvée (273.) pour le cas dont il est question, =  $\frac{(M-mu^2dx)u}{M+mu^2dx} = u - du^*$ ; d'où l'on tire  $(M-ma^2dx)u = (M+ma^2dx)(u-du)$ , ou  $Mudu = 2ma^2u^2dx$ ; & en substituant pour Mudu sa valeur pdx, il vient  $p = 2ma^2u^2$ ; c'està-dire, la résistance double de celle qu'on vient de trouver, le Fluide n'étant point élassique \*\*. Tout ce qu'on peut dire de ce calcul. c'est qu'il est sujet aux mêmes difficultés, & aux mêmes objections que le précédent; sans compter la supposition que le Fluide soit parfaitement élassique, quoiqu'il ne puisse cependant exercer son élasticité totale qu'après un temps infini. Ce qu'il y a de plus étonnant dans tout ceci, c'est que nos Auteurs n'ayant déterminé que la force qu'éprouvent les surfaces, il ne leur soit pas venu à l'esprit qu'il est impossible que cette force soit simplement comme une fonction de la vîtesse; car celle-ci devenant zéro, la force devroit aussi devenir = 0; ce qui est contraire à tous les principes du Chapitre précédent, principes dont la certitude est reconnue de tout le monde, & par ces Auteurs mêmes.

Newton commence l'examen de cette question par une voie toute opposée. Il donne, dans la Sestion I (Philosophia Naturalis, Lib. II), les résultats, ou les conséquences qui doivent suivre de la supposition que les résistances sont comme les simples vîtesses; & dans le Scolie qui termine la même Section, il dit: Au reste, l'hypothese qui fait la résistance des corps dans la raison des simples vîtesses, est plus

mathématique

<sup>\*</sup> Pour appliquer au cas présent les principes de l'Arc. 273, auquel l'Auteur renvoie, on fera attention, 1°, que la vitesse primitive du corps choquant est ici représentée par u; tandis qu'elle étoit représentée par U dans l'endroit cité; 2°, que la vitesse primitive du corps choqué, qui est ici le Fluide, est zéro, ainsi V = 0; 3°, que la vitesse du corps choquant, après le premier instant, c'est-à-dire, après que la plus grande impression est achevée, est, dans le cas présent, = u - du.

<sup>\*\*</sup> Pour voir distinctement la vérité de ce que l'Auteur avance, il ne faut que substituer (52) à la place de  $u^2$ , sa valeur  $64\nu$ ,  $\nu$  exprimant la hauteur dont il saudroit que le corps tombât pour acquérir la vîtesse u; alors on aura p=12% a  $^2\nu$ , quantité double de 64 ma $^2\nu$  qu'il vient de trouver, le Fluide n'étant pas élastique. Quand l'Auteur dit que le résultat de Daniel Bernoulli est conséquent pour la vîtesse qui demeure aux corps parsaitement l'astiques, après que la plus grande impression est enriérement formée, il est évident qu'il n'entend parler que de ce qui concerne la duplicité de la résistance, & non de sa mesure effective, qui, comme on le voit, ne convient nullement avec ses principes, & est d'ailleurs absolument contraire à ce que l'expérience manisesse, comme on le verra par la suite.

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 241 mathématique que conforme à la nature. Dans les milieux qui n'ont aucune ténacité, les résistances des corps sont en raison doublée des vîtesses: car, dit le même Auteur, dans un temps moindre, un corps qui se meut avec une plus grande vîtesse, communique, à la même quantité du milieu, un mouvement plus grand, en raison de sa plus grande vîtesse. Donc, en temps égal, il lui communiquera un mouvement plus grand dans la raison doublée, à cause de la plus grande quantité des parties du milieu qui sont mues; & la résistance, qui n'est que la force de réaction, est égale, ou proportionnelle, au mouvement communiqué. Ce raisonnement, qui est commun à tous les Auteurs, depuis le Docteur Wallis, sert de base à notre Philosophe; & c'est d'après lui qu'il examine, dans la Section II, les conséquences qui doivent résilter de la supposition que les résissances sont comme les guarrés des vîtesses. Ensuite, dans la Section III, il passe à l'examen des propriétés qui devroient résulter, si les résistances étoient en partie comme les simples vitesses, & en partie comme leurs quarrés. L'objet de l'analyse de ces dissérentes hypotheses, est de les comparer ensuite avec les expériences, & de découvrir ainsi laquelle est d'accord avec les loix de la nature. Dans les Sections IV & V, il détermine le mouvement que doivent prendre les corps qui tournent dans des milieux qui résistent selon les premieres suppositions; & traite de la densité & compression de ces milieux. Dans la Sedion VI, il traite du mouvement & de la résistance qu'éprouvent les pendules, ou les fils à plomb qui oscillent autour d'un point fixe par l'action de la gravité. Enfin, dans la trente-unieme & derniere Proposition, il démontre que les dissérences des arcs décrits en descendant, aux arcs décrits en montant, sont comme les résistances. Mais il suppose, pour cela, que les pendules oscillent dans la cycloïde, afin que toutes leurs oscillations soient de même durée; ou, comme nous l'avons dit, Art. 369, que les oscillations des pendules soient d'une très-petite étendue, pour que les arcs qu'ils décrivent coîncident avec ceux de la cycloïde. En outre, le même scavant. Auteur n'a pas négligé de faire & de répéter avec soin les expériences nécessaires pour la recherche d'un principe ausli important.

Toutes ces expériences sont rapportées dans le Scolie général qui suit la Proposition XXXI. Il s'est servi, pour les premieres, du mouvement d'un pendule de 10 pieds ; anglais de longueur, composé d'un globe de bois de 6 pouces ; de diametre. Voici la pre-

miere Table qu'il en donne.

TOME I.

Longueur des demi-arcs décries, § 2. 4. 8. 16. 32. 64.

Différences des arcs observés.  $\left\{\frac{1}{636}, \frac{1}{242}, \frac{1}{69}, \frac{4}{71}, \frac{8}{37}, \frac{24}{29}\right\}$ 

Les premiers nombres sont dans la raison de 1 à 2 : il saudroit donc, pour que les résistances sussent comme les quarrés des vitesses, ainsi que le dit Newton, dans le Scolie qui termine la premiere Sedion, il saudroit, dis-je, que les seconds sussent dans la raison de 1 à 4.

La premiere raison est celle de 1 à 2 171.

La feconde est celle de 69 à 242, ou de 1 à 3 111.

La troisieme est celle de 71 à 276, ou de 1 à 3 111.

La quatrieme est celle de 37 à 142, ou de 1 à 3 111.

La cinquieme est celle de 29 à 111, ou de 1 à 3 111.

Toutes ces raisons sont, comme on le voit, plus grandes que celle de 1 à 4, qui est la raison des quarrés des arcs, ou des quarrés des viresses. Cependant notre respectable Auteur remarque, avec raison, que les dernieres, dans lesquelles le pendule faisoit de grandes oscillations, sont très-proches d'être comme les quarrés; & par conséquent il en conclud que, dans ces oscillations, les résistances sont à-peu-près comme ces mêmes quarrés. Mais il n'en arrive pas de même dans les petites oscillations: dans la premiere, la raison étoit seulement comme 1 à 2 ½ ; & il est évident qu'on peut présumer que, si l'on avoit continué à faire des expériences, en diminuant de plus en plus les oscillations, on auroit ensintrouvé les résistances dans la raison de 1 à 2, c'est-à-dire, comme les simples vitesses, puisque la raison a été trouvée de plus en plus grande, à mesure que les oscillations ont été plus petites.

Une autre suite d'observations saites avec le même pendule, & rapportées au même endroit, ne présente rien de plus satisfaisant:

voici la Table qu'il en donne.

Demi-arcs décrits, exprimés en { 2. 4. 8. 36. 32. 64.

Différences des arcs observés. \{ \frac{1}{748} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{34}{325} \cdot \frac{12}{250} \cdot \frac{24}{125} \cdot \frac{38}{68} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{250} \cdot \frac{1}{125} \cdot \frac{68}{68} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{250} \cdot \frac{1}{125} \cdot \frac{68}{68} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{250} \cdot \frac{1}{125} \cdot \frac{68}{68} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{250} \cdot \frac{1}{125} \cdot \frac{1}{68} \cdot \frac{1}{272} \cdot \frac{1}{250} \cdot \frac{1}{2

Chap. II. DE LA FORCE DES FIUIDES EN MOUVEMENT. 243
qui s'observe dans toutes les précédentes; ce qui prouve clairement
que la différence des este excéssivement grande, & qu'il s'est glissé
quelque erreur dans cette observation. En diminuant cette différence, la derniere raison deviendra plus perite; mais celle qui la
précede augmentera, & ne sera plus celle de 1 à 4.

Ce que nous avons avancé ci-dessus est vérissé dans deux autres suites d'observations, saites avec une balle de plomb de deux pouces de diametre, ajustée au pendule, en place de celle de bois : en

voici les deux Tables.

## PREMIERE TABLE.

Toutes ces différences comparées donnent les raisons plus grandes que celle de 1 à 4; mais particuliérement les premieres de chaque suite sont de 1 à 1 \frac{1}{2+2}, & de 1 à 1 \frac{1}{1+2}, qui sont bien proches de celle de 1 à 2, c'est-à-dire, d'être comme les simples vitesses.

Les mêmes choses arrivent dans d'autres expériences saites dans l'eau, desquelles Newton sait encore mention; mais sous quelque sorme qu'elles soient saites, les résultats ne permettent pas de conclure que les résistances sont comme les quarrés des vîtesses, mais bien plutôt comme les samples vîtesses, puisque les petites oscillations les donnent ainsi, & qu'elles doivent nécessairement être sort petites, pour qu'on puisse regarder les oscillations saites dans des arcs circulaires, comme consondues avec celles saites dans des arcs de cycloide.

Quoi qu'il en soit, Newton frappé de ces disparités, & du peu d'accord de ses expériences avec la doctrine établie dans le Scolie qui termine la premiere Sedion, sur la mesure des résissances, avoue franchement qu'il n'a pas grande connance dans ses expériences, & témoigne le desir qu'il auroit qu'on les répétât. Les mêmes raisons, sans doute, l'ont engagé à rechercher la loi de la résissance, non d'après le principe, ou la supposition, qu'elle est proportionnelle au quarré des vîtesses, ou à la simple vitesse, mais en la sup-

EXAMEN MARITIME, Liv. II.

244

posant comme une fonction  $hu+ku^2+lu^2$  de la vitesse. Il résout done ce cas; mais les résultats que lui donne cette hypothèse; ne sournissent pas moins de disparités, lorsqu'on vient à comparer, les observations les unes avec les autres; de sorte qu'on ne peut absolument rien conclure de toutes ces expériences. Enfin, dans la Sedion VII, notre Auteur traite de la résissance qu'éprouvent les corps projettés dans un Fluide; mais ce qu'il dit, à ce sujet, est fondé sur ce principe, que la résistance, ou, comme nous la nommons ici, la force qu'éprouvent les surfaces, est comme les quarrés des vîtesses. C'est donc supposer ce qui étoit en question, & ce qu'il étoit nécessaire d'examiner & de déterminer.

On a encore déduit des résultats moins certains, & des conclusions moins satisfaisantes, des expériences physiques saites avec de petites machines, ou instruments, dont les livres sont remplis. Il suffit d'observer que le frottement seul qui a lieu dans ces petites machines, ou même celui des Fluides contre les parois des orifices par lesquels ils jaillissent, est capable de produire des effets trèsconsidérables, & de laisser beaucoup d'incertitude dans les résultats des expériences de cette nature qu'on pourroit saire, quelque soin

qu'on y apportat d'ailleurs.

On verra encore plus évidemment combien on étoit éloigné d'arriver à la vraie connoissance des forces de résistance, par toutes les routes qu'on a suivies jusqu'ici, lorsqu'on verra démontré, par notre théorie, que les résistances ne suivent ni la loi des simples vitesses. ni celle de leurs quarrés; mais que cette loi varie suivant les circonstances & les dispositions des surfaces choquées dans les Fluides.

## CHAPITRE III.

Des Forces avec lesquelles les Fluides agissent contre des Superficies planes, dans le cas du mouvement.

#### PROPOSITION XVIII.

(594.) DÉTERMINER la dénivellation qui a lieu dans la surface. d'un Fluide, par l'action, ou le mouvement, d'une furface qui se meut dans ce Fluide.

Soit AB une surface plane, de la sorme d'un parallélogramme rectangle. Le située de maniere que deux de ses côtés soient horison-

Chap. III. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 245 taux; supposons que cette surface se meuve dans un Fluide en repos, & d'une densité unisorme; on aura (571.) la force, ou résissance, qu'éprouvera la différencio-différencielle KLMN, en ne supposant pas toute la surface AB submergée dans le Fluide, = .....  $\frac{db.da.fin \times (\sqrt{a \pm \frac{1}{4}ufin \theta})^2}{fin}$ , ou en intégrant par rapport à b, c'est. à-dire, en considérant b seulement comme variable, on aura la force, dont tout le rectangle différenciel FHIG éprouvera l'effet, =  $\frac{mb.da. fin*}{6a} (\sqrt{a \pm \frac{1}{2} u fin \theta})^2.$ 

Supposons maintenant que AH représente la même surface vue Fic. # de profil, CD étant la superficie du Fluide, il est clair que nous aurons pour un point rel que E, dans lequel la surface s'éloigne du Fluide, ou le fuit,  $\sqrt{a-\frac{1}{8}u \int in\theta} = 0$ , même avant que a soit = 0; ce qui donne  $a = PE = \frac{1}{64} u^2 \int in \theta^2$ : puisque, pour ce point E, la force différencielle  $\frac{snb.da.fin *}{fin *} (\sqrt{a-i} u fin \theta)^2$  doit être =0, & par conséquent le Fluide ne choque, ni ne comprime la surface en ce point, non plus qu'en aucun de ceux qui sont au-dessus de E: il doit donc se former, dans l'espace CPE, un creux, ou cavité CEP. Dans la partie DF, par laquelle la surface choque le Fluide, il se forme. au contraire, une élévation DFP; car en faisant  $\sqrt{a+\frac{1}{2}u \sin \theta} = 0$ . il en résulte  $\sqrt{a} = -\frac{1}{4}u \sin \theta$ , expression dans laquelle le signe négatif indique que le point auquel correspond cette valeur de a, est au-dessus de P, origine de a. En quarrant l'équation  $\sqrt{a} = -\frac{1}{2}u \sin \theta$ . on aura  $a = \frac{1}{64} u^2 \int u d^2$ , hauteur de ce point au-dessus de P. C'est ainsi que, par le mouvement de la surface AH, le Fluide altere son niveau dans toute la longueur de cette surface, & dans tout l'espace CD.

#### COROLLAIRE.

f (595.) Pour déterminer les forces dont les différencielles des surfaces supportent l'effort dans les dénivellations, nous n'aurons qu'à faire  $\sqrt{a}$  négatif pour la surface qui choque le Fluide, & le faire positif pour celle qui s'éloigne de lui. On aura donc la force qu'éprouve une différencielle dans la dénivellation, tant pour une furface que pour l'autre, =  $\frac{mb_a da fin *}{fin *} (a - \frac{1}{4} u fin \theta \sqrt{a} + \frac{1}{64} u^2 fin \theta^2)$ . Lorsque c'est leFluide qui se meut, cette force est = ...  $\frac{\text{onb.ds. fin *}}{\text{fin *}} \left( a \text{ fin } \omega^2 - \frac{1}{4} a^{\frac{1}{2}} u \text{ fin } \omega \text{ fin } \theta + \frac{1}{64} u^2 \text{ fin } \theta^2 \right).$ 

SCOLIE.

(596.) Ces dénivellations sont celles qu'on peut remarquer tous

les jours, lorsque des corps se meuvent dans des Fluides. Dans la partie où ils sont frappés horisontalement, on voit une intumescence, ou élévation; & dans la partie opposée, on voit, au contraire, un creux, ou cavité. Les hauteurs verticales de ces dénivellations sont telles que nous venons de les déterminer; mais on ne prétend cependant pas que la surface qui, suivant la théorie, devroit correspondre à la cavité, soit entiérement exempte de pression, ni que toute l'intumescence qui lui est égale, demeure complette, ou soit la même dans toute la longueur de la surface; parce que le Fluide s'introduit dans la cavité par les côtés de la surface, & s'écoule de l'intumescence, en allant vers les extrémités de la même surface. & cela dans une direction perpendiculaire au mouvement de celle-ci. Ainsi le Fluide occupe & défoccupe successivement une partie de la cavité & de l'élévation que nous avons déterminée. Ces quantités deviennent sensibles toutes les fois qu'on veut déterminer la valeur précise, ou absolue, de la force qui agit sur les surfaces; parce que l'augmentation, ou la diminution de l'effet produit par la dénivellation, correspond également à tous les points de la surface qui sont submergés dans le Fluide; & quoique ce soit une quantité insensible, prise seulement en partie, elle est considérable dans le tout, ou lorsqu'on en prend la somme totale. En esset, la dissérence qui correspond seu-Iement à la partie dénivellée, est très-petite quand les corps occupent une grande profondeur dans le Fluide, & que les vîtesses avec lesquelles ils se meuvent, ne sont pas fort grandes; car, comme on le verra dans la suite, l'action même de tout le creux, ou de toute l'élévation, devient négligeable dans ces cas, principalement lorsque les angles 8 & x sont fort aigus.

#### PROPOSITION XIX.

(597.) La cavité CEP, & l'élévation DFP, sont égales & semblables; & les courbes CE, DF, qui terminent le Fluide, sont, l'une & l'autre, des paraboles du premier genre, dont le parametre est = 64 sin  $\omega^2$ , & dont les axes sont les verticales CB, DB, éloignées du point P de la quantité CP=PD=u sin  $\theta$ .

Soit supposé CB ou DB l'abscisse, & BI l'ordonnée; & que la surface AH passe, dans un temps déterminé, de CB en AH, ou de AH en DB; tous les points, ou toutes les particules du Fluide, comme I, prises dans la surface de la courbe, auront parcouru, dans le même temps, leurs ordonnées correspondantes, lesquelles feront, par conséquent (589.), proportionnelles aux vîtesses qu'auront

Chap. III. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 247 les particules, ou seront = 8 sin  $\omega \vee CB$ , ou = 8 sin  $\omega \vee DB$ . Faisant donc CB, ou DB = x, & BI = y, nous aurons 8 sin  $\omega \vee x = y$ , ou  $64 \sin \omega^2 x = y^2$ ; équation de la parabole, dont le parametre =  $64 \sin \omega^2$ , & dont les axes sont CB, DB, éloignés de P de la quantité  $CP = 8 \sin \omega \vee PE = 8 \sin \omega \vee \frac{u^2 \sin \theta^2}{64 \sin \omega^2} = u \sin \theta$ .

#### SCOLIE I.

(598.) Pour plus de facilité, & pour plus de clarté dans le difcours, nous appellerons désormais Surface choquante celle qui choque le Fluide, ou celle qui en est choquée, lorsque c'est le Fluide qui se meut; & nous nommerons Surface choquée, celle qui s'éloigne du Fluide, ou qui le suit.

SCOLIE II.

(599.) Comme l'expression des forces dans une direction quelconque, sçavoir,  $\frac{m.db.da. \sin \pi}{\sin \pi} ((D+a)^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{2} u \sin \theta)^2$ , se réduit à celle des forces horisontales, qui est =  $m.dc.da((D+a)^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{2} u \sin \theta)^2$ , en substituant seulement dc en place de  $\frac{db. \sin \pi}{\sin \pi}$ ; & que réciproquement celle ci peut être réduite à la premiere; il sustira, pour plus grande facilité, de trouver, pour le présent, les forces horisontales, qu'on réduira ensuite aux autres, en y substituant  $\frac{db. \sin \pi}{\sin \pi}$  en place de dc, ou  $\frac{b \sin \pi}{\sin \pi}$ , en place de c, attendu que la quantité  $\frac{\sin \pi}{\sin \pi}$  est constante, puisqu'il ne s'agit, pour le présent, que des surfaces planes.

#### PROPOSITION XX

(600.) Trouver la force horisontale qui agit sur une surface plane, de la forme d'un parallelogramme rectangle, & qui se meut dans un Fluide immobile, avec deux de ses côtés paralleles à l'horison, dans le cas où l'on auroit D=0, & que l'extrémité supérieure de la surface sortiroit du Fluide d'une quantité égale, ou plus grande que \(\frac{1}{64}\) u^2 sin \(\theta^2\).

La force horisontale qui agit sur la différencio-dissérencielle KLMN de cette surface, est  $(577.) = m.dc.da(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ , son intégrale à l'égard de c, sçavoir,  $mc.da(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ , est l'expression de la force qui agit sur l'espace différenciel FHIG; & ensin l'intégrale de cette quantité par rapport à a, c'est-à-dire,  $mc(\frac{1}{2}a^2 \pm \frac{1}{4}a^{\frac{1}{2}}u \sin \theta + \frac{1}{4}au^2 \sin \theta^2)$ , est la force horisontale qui agit sur toute la surface, & il ne manque autre chose à cette expression, que la quantité constante qui doit compléter l'intégrale. Appellant donc H cette quantité constante qui

complette l'intégrale, on aura la force horisontale qui agit sur toute

la surface, =  $mc(\frac{1}{4}a^2 \pm \frac{1}{6}a^2 u \sin \theta + \frac{1}{44}au^2 \sin \theta^2) + H$ .

Pour trouver la valeur de H, il faut considérer que, n'ayant point égard à la dévinellation du Fluide, & faisant a=0, toute l'intégrale doit s'évanouir : donc, dans ce cas, H= o. Cela devroit effectivement arriver pour la surface choquante, s'il n'y avoit pas une partie de cette surface hors du Fluide; mais, comme nous supposons ici qu'elle est en partie hors du Fluide, la dénivellation doit nécessairement produire son effet. Nous devons donc ajouter cette quantité pour la surface choquante, & la retrancher, au contraire, pour la surface choquée. Il est donc question maintenant de trouver cette quantité. Pour cela, nous pouvons nous servir de l'intégrale ci - dessus, en faisant at négatif pour les deux surfaces (595.), ce qui la réduit à  $mc(\frac{1}{2}a^2 - \frac{1}{6}a^2u \sin\theta + \frac{1}{64}au^2 \sin\theta)$ ; quantité qui est=H. Substituant maintenant à la place de a toute la valeur de la dénivellation que nous avons trouvée  $=\frac{1}{64}u^2 \sin \theta^2$ , nous aurons la force qui provient de la dénivellation, ou  $H = mc(\frac{u^4 \sin \theta^4}{2.64^2} - \frac{u^4 \sin \theta^4}{6.8.64} + \frac{u^4 \sin \theta^4}{64^2}$ = me.u fin 1 ; & par conséquent la force totale dont la surface entiere éprouve l'action, est =  $mc(\frac{1}{2}a^2 \pm \frac{1}{6}a^2u \sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2 \pm \frac{u^4 \sin\theta^4}{6.64^2})$ .

(601.) Comme la hauteur de la dénivellation est =  $\frac{1}{6.6}u^2 \sin \theta^2$ , si cette quantité est négligeable à l'égard de a, hauteur totale de la surface submergée dans le Fluide, on pourra, sans crainte d'erreur, négliger la dénivellation dans l'expression de la force, ou négliger tous les termes de la force, comme  $\frac{u^4 \sin^4 \theta}{6.64^2}$ , dans lesquels a ne se trouve pas.

PROPOSITION XXI

(602.) Trouver la même force qui agit sur la surface choquante, lorsque cette surface aura une moindre hauteur hors du Fluide, que celle qu'acquiert la dénivellation.

Si le point A, extrémité de la surface, tombe entre P & F, le Fluide passera par-dessus la surface, & n'agira sur elle que dans la partie essective de la même surface qui est hors du Fluide, & dont, par supposition, la hauteur est moindre que  $\frac{1}{4}u^2 \sin \theta^2$ , hauteur totale de la dénivellation. Soit n la hauteur essective de la partie de la surface qui est hors du Fluide. En substituant cette valeur en place de a, dans l'expression de la force qui provient de la dénivellation, c'est-à-dire,

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 249 c'est-à-dire, dans  $mc(\frac{1}{8}a^2 - \frac{1}{6}a^{\frac{1}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2)$ , il en résultera  $mc(\frac{1}{8}n^2 - \frac{1}{6}n^{\frac{3}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}nu^2\sin\theta^2)$ , pour l'expression de la même force dans le cas présent; par conséquent la force totale dont la surface entiere éprouve l'action, sera ...  $mc(\frac{1}{8}a^2 + \frac{1}{6}a^{\frac{3}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2) + mc(\frac{1}{8}n^2 - \frac{1}{6}n^{\frac{3}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}nu^2\sin\theta^2).$ PROPOSITION XXII.

(603.) Trouver, dans le même cas que ci-dessus, la force qui agit sur la surface, lorsque c'est le Fluide qui se meut.

Il faut observer que, dans ce cas, nous ne pouvons pas exclure de la formule la valeur de  $\omega$ . L'expression de la force dont la différencio-différencielle éprouve l'action, est =  $m.dc.da(a^{\frac{1}{4}} sin \omega \pm \frac{1}{8} u sin \theta)^2$ , & son intégrale  $mc(\frac{1}{8}a^2 sin \omega^2 \pm \frac{1}{6}a^{\frac{1}{8}} u sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2)$  exprime celle dont toute la surface éprouve l'action, sans y comprendre la force qui résulte de toute la dénivellation. Pour cette derniere force, l'integrale est  $mc(\frac{1}{8}a^2 sin \omega^2 - \frac{1}{6}a^{\frac{3}{2}} u sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2)$ , en substituant n en place de a, pour la surface choquante, on aura la force qui provient de la dénivellation =  $mc(\frac{1}{3}n^2 sin \omega^2 - \frac{1}{6}n^{\frac{3}{2}} u sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}nu^2 sin \theta^2)$ , & celle dont toute la surface choquante éprouve l'action, sera en tour =  $mc(\frac{1}{4}a^2 sin \omega^2 + \frac{1}{6}a^{\frac{3}{2}} u sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2)$ . A l'égard de la surface choquée, on substituera dans l'intégrale,  $\frac{1}{64}u^2 sin \theta^2$ , en place de  $a sin \omega^2 + \frac{3}{6}a^2 sin \omega + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2$ . A l'égard de la surface choquée, on substituera dans l'intégrale,  $\frac{1}{64}u^2 sin \theta^2$ , en place de  $a sin \omega^2 + \frac{3}{6}a sin \omega^2 sin \omega^2$ 

#### COROLLAIRE I.

(604.) Si l'extrémité supérieure de la surface coıncide avec la superficie du Fluide; c'est à-dire, si le point A tombe sur P, alors on aura n=0, & la force totale qui agit contre la surface choquante, se réduira à mc ( $\frac{1}{2}a^2 \sin \omega^2 + \frac{1}{6}a^{\frac{3}{2}} u \sin \omega$ .  $\sin \theta + \frac{1}{64}au^2 \sin \theta^2$ ).

## COROLLAIRE II.

(605.) Au contraire, si l'extrémité A de la surface est élevée audessus du Fluide d'une quantité égale, ou plus grande que ui sin si 64 sin ui.

<sup>\*</sup> On trouve cette valeur, en faisant la quantité  $a^{\frac{1}{2}}$  si l'on procéde comme dans l'Art. 594. Si l'on procéde comme dans l'Art. 600, on trouve l'expression même de l'Auteur pour la force qui agit sur la surface choquée.

Toma I.

on aura  $n = \frac{u^2 \int \ln \theta^2}{64 \int \ln \omega^2}$  \*; & la force totale qui agit contre la surface choquante se réduira à  $mc(\frac{1}{2}a^2 \int \ln \omega^2 + \frac{1}{6}a^2 u \int \ln \omega \int \ln \theta + \frac{1}{64}au^2 \int \ln \theta^2 + \frac{u^4 \int \ln \theta^4}{6.64^2 \int \ln \omega^2})$ .

S c o L I E.

(606.) L'intégrale  $mc(\frac{1}{2}a^2 \sin \omega^2 + \frac{1}{2}n^{\frac{1}{2}}u \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64}u^2 \sin \theta^2)$  +  $mc(\frac{1}{2}n^2 \sin \omega^2 - \frac{1}{6}\frac{3}{4}u \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64}nu^2 \sin \theta^2)$ , offre un cas affez remarquable; celui dans lequel le point H tombe en P, ou lorsque a=0: auquel cas la surface n'est, comme on voit, aucunement submergée dans le Fluide. Car l'intégrale se réduit alors à ...  $mc(\frac{1}{2}n^2 \sin \omega^2 - \frac{1}{6}n^{\frac{1}{2}}u \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{6}nu^2 \sin \theta^2)$ , qui est la valeur de la force qui agit sur la partie élevée PF; mais, comme le Fluide n'a aucune prise sur la surface, il n'agit nullement sur elle, & par conséquent elle ne peut l'élever: donc, en ce cas, la quantité restante doit aussi s'évanouir, quoique la formule ne l'indique pas \*\*.

#### PROPOSITION XXIII.

(607.) Trouver la force horisontale qui agit sur la surface choquée, ou sur la surface qui suit le Fluide, dans le cas ou son extrémité supérieure A tombe entre P & E, ou que D a quelque valeur moindre
que PE =  $\frac{u^2 \sin \theta^2}{64 \sin \omega^2}$ .

<sup>\*</sup> Cette valeur de n est celle de a qu'on tire de l'équation  $a^{\frac{1}{2}}$  sin  $a \pm \frac{1}{2}$  u sin  $a \pm \frac{$ 

<sup>\*\*</sup> Cette singularité ne doit nullement faire soupconner l'exactitude de la sormule; elle vient de la maniere dont l'Auteur procéde pour calculer la force dont il est question. En esset, il calcule d'abord la force, sans avoir égard à la dénivellation; & ensuire il y ajoute l'esset de cette derniere. Or il n'y a, de cette sorte, que la premiere partie de l'expression dont les termes soient des fonctions de a, & par conséquent il n'y a qu'elle qui doive éprouver quelque variation suivant les dissérentes valeurs qu'on suppose à a. Les termes de la seconde partie sont des sonctions de n; il est évident que s'ils étoient aussi des sonctions de a, ou si l'on avoit pu comprendre l'esset de la dénivellation dans le calcul primitif, la disparité que l'Auteur fait remarquer n'auroit pas heu. Au reste, on peut appliquer à ce cas une partie de ce qui est exposé, Art. 610.

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 25 1

fera =  $mc(\frac{1}{a}(D+a)^2 \int in \omega^2 - \frac{1}{6} u(D+a)^{\frac{3}{2}} \int in \omega \int in \theta + \frac{1}{64} u^2(D+a) \int in \theta^2 - \frac{u^4 \int in \theta^4}{6.64^2 \int in \theta^4})$ C OROLLAIRE I.

(608.) Si l'on avoit D=0, ou si l'extrémité supérieure A de la surface tomboit en P, ou plus haut que P, la force, ou l'intégrale complette se se réduiroit à  $mc(\frac{1}{2}a^2 \sin \omega^2 - \frac{3}{6}a^2 u \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64}au^2 \sin \theta^2 - \frac{u^4 \sin \theta^4}{6.64^2 \sin \omega^2})$ .

C O R O L I. A I R E. I I.

(609.) Si, au contraire, l'extrémité supérieure A de la surface tomboit en E, on auroit  $D = \frac{u^2 \sin \theta^2}{64 \sin u^2}$  ce qui donne a = 0 pour compléter l'intégrale, & l'intégrale complette devient  $= \dots$  .  $mc \left( Da \sin \omega^2 + \frac{1}{2} a^2 \sin \omega^2 - \frac{1}{6} il \left( (D + a)^{\frac{3}{2}} - D^{\frac{3}{2}} \right) \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64} au^2 \sin \theta^2 \right)$ . S c o L I B.

(610.) Si le point H, ou l'extrémité inférieure de la furface. tombe en E, l'intégrale, ou la force qui agit contre la surface choquée, doit s'évanouir, & en effet elle s'évanouit \*. Mais ce n'est pas la même chose, si le point H tombe entre E & P, ou en P; dans ce cas, D=6, a=0, & la force, ou l'intégrale complette, se réduit à  $-\frac{mcu^4 \int in b^4}{6.64^2 \int in w^2}$ , tandis qu'elle devroit également s'évanouir, puisque le Fluide n'atteint pas la surface pour la choquer, lorsque sa partie submergée est moindre que la quantité PE. Ce résultat vient de ce qu'après avoir assigné la sorce qui agit sur toute la surface, en négligeant la dénivellation, on en a soustrait la force aveclaquelle le Fluide cesse d'agir dans la cavité CEP. En effet; on voit que cela doit êtreainsi, quand le point H tombe plus bas que le point E, ou quand il tombe sur le point E même; mais lorsqu'il tombe plus haut, ce n'est plus la même chose, attendu que la quantité qu'on soustrait est alors plus grande que celle qui exprime la force, sans avoir égard à la dénivellation. Au reste, comme la force qui agit contre la surface choquée, doit être égale à zéro, toutes les sois que le point H tombe en E, ou qu'il tombe plus haut: l'expression qu'on a donnée dans la Proposition, sert seulement pour le cas où ce point tombe en E, ou au-dessous, c'est-à-dire, lorsqu'on a  $(D+a)^{\frac{1}{2}} = ou > \frac{u \sin \theta}{8 \sin \theta}$ .

PROPOSITION XXIV.

(611.) Trouver la force horifontale qui agit sur les mêmes surfaces, lorsque D a quelque valeur, ou que l'extrémité supérieure A est submergée dans le Fluide.

<sup>\*</sup> On peut aisement s'en assurer, en faisant D = 0, &  $a = \frac{u^2 \int \ln \theta^2}{64 \int \ln u^2}$ , dans l'intégrale complette., Art. 607.

EXAMEN MARITIME, Liv. II.

252

Dans cette supposition, l'intégrale doit se réduire à zéro, lorsque a=0, puisque le Fluide ne peut agir que jusqu'à l'extrémité supérieure de la surface à laquelle a=0. Or, la force dont la dissérencio-dissérencielle éprouve l'action, est  $(589.)=\dots$   $m.dc.da((D+a)^{\frac{1}{2}} sin \omega \pm \frac{1}{4}u sin \theta)^2$ , & son intégrale  $\dots$  mc ( $Da sin \omega^2 + \frac{1}{4}a^2 sin \omega^2 \pm \frac{1}{4}u (D+a)^{\frac{1}{2}} sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2$ ) + H, exprime celle qui agit sur toute la surface, H marquant la quantité constante qui doit compléter l'intégrale. Faisant maintenant a=0, elle deviendra  $= \pm \frac{1}{6}u L^{\frac{1}{2}} sin \omega sin \theta + H = 0$ ; ce qui donne  $\dots$   $H = \pm \frac{1}{6}u L^{\frac{1}{2}} sin \omega sin \theta$ ; & par conséquent l'expression complette de la force qui agit sur toute la surface,  $= \dots$  mc  $(Da sin \omega^2 + \frac{1}{6}a^2 sin \omega^2 \pm \frac{1}{6}u (D+a)^{\frac{1}{2}} - L^{\frac{1}{2}}) sin \omega sin \theta + \frac{1}{64}au^2 sin \theta^2$ ). Corolla la RE

(612.) Si D = 0, c'est-à-dire, si l'extrémité supérieure de la surface tombe en P, la force dont la surface choquante éprouvera l'action, deviendra  $= mc(\frac{1}{3}a^2 \sin \omega^2 + \frac{1}{6}ua^{\frac{5}{2}} \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64}au^2 \sin \theta^2)$  comme on l'a déjà trouvée, Art. 604.

#### PROPOSITION XXV.

(613.) Réduire les expressions des forces horisontales trouvées cidessus, à exprimer celles qui agissent sur une surface plane, suivant

une direction quelconque.

Chap. II. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 253
La force qui agit contre la surface choquée, lorsque son extrémité

 $\frac{mb \sin \pi}{\sin \pi} \left( \frac{1}{4} (D + a)^{2} \sin \omega^{2} \pm \frac{1}{6} u (D + a)^{\frac{3}{2}} \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{64} u^{2} (D + a) \sin \theta^{2} - \frac{u^{4} \sin \theta^{4}}{6.64^{4} \sin \omega^{2}} \right) - \frac{u^{4} \sin \theta^{4}}{6.64^{4} \sin \omega^{2}}$ 

Enfin la force qui agit sur l'une ou l'autre des deux surfaces choquante ou choquée, ayant D=0, & négligeant la dénivellation, sera (604 & 608.) =  $\frac{mb \sin x}{\sin x} \left(\frac{1}{2}a^2 \sin w^2 \pm \frac{1}{4}a^2 u \sin \omega \cdot \sin \theta + \frac{1}{44}au^2 \sin \theta^2\right)$ .

#### PROPOSITION XXVI.

(614.) Réduire les expressions précédentes à des fonctions de e & de de

Ayant, par la conftruction & par la supposition, cos n : sin n :: de: da (581.), on aura  $da = \frac{sin n de}{cos n}$ , &  $a = \frac{e sin n}{cos n}$ , parce que, dans ce cas,  $\frac{sin n}{cos n}$  est une quantité constante. Substituant cette valeur de a dans les équations précédentes, on aura.  $\frac{mb \sin x}{cos n} \left( De sin \omega^2 + \frac{e^2 \sin n \cdot \sin \omega^2}{2cos n} + \frac{u \sin \omega \cdot \sin s \cdot \cos n}{6 \sin n} \left( \left( D + \frac{e \sin n}{cos n} \right)^{\frac{3}{2}} - L^{\frac{1}{2}} \right) + \frac{eu^2 \sin s^2}{64} \right)$ pour la force qui agit sur les surfaces choquante ou choquée, lorsqu'elles sont entiérement submergées dans le Fluide, & à une profondeur plus grande que  $\frac{u^2 \sin s^2}{64 \sin \omega^2}$ .

fondeur plus grande que  $\frac{u^2 \int in \theta^2}{64 \int in \omega^2}$ .

La formule  $\frac{mb \int in \pi}{cof \pi} \left(\frac{e^2 \int in \omega^2 \int fin \pi}{2 cof \pi} + \frac{u \int in \omega \int in \theta \cdot cof \pi}{6 \int in \pi} \left(\frac{e \int in \pi}{cof \pi}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{64} eu^2 \int in \theta^2\right)$   $\frac{mb \int in \pi}{\int in \pi} \left(\frac{1}{\pi} n^2 \int in \omega^2 - \frac{1}{6} n^{\frac{3}{2}} u \int in \omega \int in \theta + \frac{1}{64} nu^2 \int in \theta^2\right)$ , exprimera la force qui agit sur la surface choquante, lorsque son extrémité supérieure est élevée au-dessus de la superficie du Fluide de la quantité  $\frac{n^2}{\sin \omega^2}$ .

La formule  $\frac{mb \sin \pi}{cof \pi}$  ( $De \int \ln \omega^2 + \frac{e^2 \ln \omega^2 \int \ln \pi}{2 \cos f \pi} = \frac{u \sin \omega \cdot \sin \theta \cdot \cos f \pi}{6 \int \ln \pi}$  ( $D + \frac{e \int \ln \pi}{cof \pi}$ )  $\frac{1}{e^2 + \frac{mb \int \ln \pi}{f \ln \pi}}$  ( $\frac{1}{\pi} D^2 \int \ln \omega^2 + \frac{1}{64} Du^2 \int \ln \theta^2 - \frac{u^4 \int \ln \theta^4}{6.64^2 \int \ln \omega^2}$ ) exprimera la force qui agit sur la surface choquée, lorsqu'on a  $D < \frac{u^2 \int \ln \theta^2}{64 \int \ln \omega^2}$ .

Enfin la formule  $\frac{mb \int \ln x}{cof x} \left( \frac{e^2 \ln u^2 \cdot \sin x}{2 \cos x} \pm \frac{u \int \ln u \cdot \sin x \cdot \cos x}{6 \int \ln u} \left( \frac{e \int \ln u}{\cos x} \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{64} e u^2 \int \ln u^2 \right)$  exprimera la force qui agit sur l'une ou l'autre des deux surfaces, ayant D = 0, & négligeant la dénivellation.

PROPOSITION XXVII.

(615.) Réduire les expressions précédentes au cas où la surface plane est horisontale.

EXAMBN MARITIME, Liv. II.

Dans ce cas,  $\sin n = 0$ , &  $\cos n = 1$ ; mais avant de substituer ces valeurs dans les formules, il est nécessaire de développer la quantité  $\left(D + \frac{e \sin n}{\cos n}\right)^{\frac{3}{2}}$ , en la réduisant à la série  $D^{\frac{3}{2}} + \frac{\frac{3}{2}D_{\frac{1}{2}}e \sin n}{\cos n} + \frac{\frac{3}{4}e^2 \sin n^2}{D_{\frac{1}{2}}\cos n^2} - &c.$  & de substituer aussi cette valeur.

#### PROPOSITION XXVIII.

(616.) Trouver la force verticale qui agit sur la même surface plane, d'après les conditions supposées ci-dessus.

Ce problème se résout par le problème général donné, An613, en substituant seulement cos n à la place de sin n, parce que, dans ce cas, sin n = cos n (573 & 580.); on aura donc . . . . .

 $\frac{mb \cos \pi}{\sin^2 \pi} \left( Da \sin \omega^2 + \frac{1}{6}a^2 \sin \omega^2 + \frac{1}{6}u \sin \omega \sin \theta \left( (D + a)^{\frac{3}{2}} - D^{\frac{3}{2}} \right) + \frac{1}{64}au^2 \sin \theta^2 \right),$ pour l'expression de la force qui agit sur les surfaces choquante ou choquée, lorsqu'elles sont entiérement submergées dans le Fluide.

La formule  $\frac{mb \cos n}{fin \pi}$  ( $Da fin \omega^2 + \frac{1}{5}a^2 fin \omega^4 + \frac{1}{6}u fin \omega fin \theta (D+a)^{\frac{3}{2}} + \frac{1}{64}au^2 fin \theta$ ) +  $\frac{mb \cos n}{fin \pi}$  ( $\frac{1}{2}n^2 fin \omega^4 - \frac{1}{6}un^{\frac{3}{2}} fin \omega fin \theta + \frac{1}{64}nu^2 fin \theta^2$ ), exprimera la force qui agit sur la surface choquante, lorsque son extrémité supérieure est est élevée au-dessus de la superficie du Fluide, d'une quantité  $\frac{n^2}{fin \omega^2}$ .

La formule  $\frac{mb \, cof \, n}{fin \, n}$  ( $Da \, fin \, \omega^2 + a^2 \, fin \, \omega^2 - \frac{1}{6}u \, fin \, \omega$ .  $fin \, \theta(D+a)^{\frac{3}{2}} + \frac{3}{64}au^2 \, fin \, \theta^3$ ) +  $\frac{mb \, cof \, n}{fin \, n} \left(\frac{1}{2} D^2 \, fin \, \omega^2 + \frac{n}{64}Du^2 \, fin \, \theta^2 - \frac{u^4 \, fin \, \theta^4}{6.64^2 \, fin \, \omega^2}\right)$ , exprimera la force qui agit fur la furface choquée, lorsque  $D < \frac{u^2 \, fin \, \theta^2}{64 \, fin \, \omega^2}$ .

Enfin  $\frac{mb \ cof}{fin \ n}$  ( $\frac{1}{2}a^2 fin \ \omega^2 \pm \frac{1}{6}a^2 u fin \ \omega$ .  $fin \ \theta + \frac{1}{6}au^2 fin \ \theta^2$ ) est la formule qui exprime la force qui agit sur l'une quelconque des deux surfaces, ayant D=0, & négligeant la dénivellation.

PROPOSITION XXIX. (617.) Trouver les mêmes expressions en fondions de e. Chap. III. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 255

Qu'on substitue (614.) la valeur de  $a = \frac{e \sin \pi}{\cos \pi}$ , & l'on aura....  $mb \left( De \sin \omega^2 + \frac{e^2 \sin \omega^2 \cdot \sin \pi}{2 \cos \pi} \pm \frac{u \sin \omega \cdot \sin \pi \cdot \cos \pi}{6 \sin \pi} \left( \left( D + \frac{e \sin \pi}{\cos \pi} \right)^2 - D^2 \right) + \frac{e}{64} eu^2 \sin \theta^2 \right)$ pour l'expression de la force qui agit sur les surfaces choquante ou choquée, lorsqu'elles sont entiérement submergées dans le Fluide,

& à une prosondeur plus grande que  $\frac{u^2 \sin \theta^2}{64 \cdot 60 \pi^2}$ .

La formule  $mb\left(\frac{e^2 \int \ln \omega^2 \cdot \int \ln u}{2 \cos u} + \frac{u \int \ln \omega \cdot \int \ln \omega \cdot \int \ln \omega}{6 \int \ln u}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{64} eu^2 \int \ln \theta^2 + \frac{u \int \ln \omega \cdot \int \ln \omega \cdot \int \ln \omega}{6 \int \ln u}\left(\frac{e \int \ln u}{\cos u}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{64} eu^2 \int \ln \theta^2 + \frac{1}{64}$ 

La formule  $mb\left(De \int \ln \omega^2 + \frac{e^2 \int \ln \omega^2 \int \ln \omega}{2 \cos \int u} - \frac{u \int \ln \omega \int \ln \omega \int \ln \omega \int \frac{e}{\cos \int u}}{6 \cos \int u} \left(D + \frac{e \int \ln u}{\cos \int u}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{e}{64} e u^2 \int \ln \theta^2\right) + \frac{mb \cos \int u}{\int \ln u} \left(\frac{1}{a} D \int \ln \omega^2 + \frac{1}{64} D u^2 \int \ln \theta - \frac{u^4 \int \ln \theta^4}{6.64^2 \int \ln u^2}\right)$  exprimera la force qui agit fur la furface choquée, lorsqu'on a  $D < \frac{u^2 \int \ln \theta^2}{6.1 \int \ln u^2}$ .

fur la surface choquée, lorsqu'on a  $D < \frac{u^2 \sin \theta^2}{64 \sin u^2}$ .

Ensin la formule  $mb(\frac{e^2 \sin u^2 \cdot \sin u}{2 \cos u} \pm \frac{u \sin u \cdot \sin \theta \cdot \cos u}{6 \sin u}(\frac{e \sin u}{\cos u})^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{6} e u^2 \sin \theta^2)$ exprimera la force qui agit sur l'une quelconque des deux surfaces, ayant D = 0, & négligeant la dénivellation.

#### COROLLAIRE I.

#### COROLLAIRE II.

(619.) Si, outre ces conditions, c'est la surface, & non le Fluide, qui se meut verticalement, on aura  $\sin \omega = 1$ , &  $\sin \theta = 1$ , & la force verticale qu'elle éprouvera, se réduira alors à  $mbe(\sqrt{D \pm \frac{1}{3}}u)^2$ . De plus, si la vîtesse u est égale à celle qu'acquerroit le Fluide en tombant de la hauteur D, on auroit (52 & 564.)  $u = 8 \lor D$ , ou  $\frac{1}{3}u = \bigvee D$ , ce qui réduit la force qui agit sur la surface, à  $mbe(\sqrt{D \pm \bigvee D})^2$ ; c'est-à-dire que la force qui agira sur la surface choquante, sera, en ce cas,  $= 4 \ mbeD$ , ou égale au poids de quatre colonnes de Fluide, dont la base = be, & dont la hauteur = D, qui est celle du Fluide au-dessus de la surface cho-

quante. La force qui agiroit sur la surface choquée, seroit, dans le même cas = 0; ce qui paroîtra sensible, en considérant que le Fluide ne peut choquer la surface, sa vîtesse étant, dans ce cas, égale à la sienne.

#### COROLLAIRE III.

(620.) Si c'étoit le Fluide qui se mût verticalement, la surface demeurant en repos, & ayant, comme auparavant,  $\sin n = 0$ ; on auroit  $\sin \theta = 1$ , &  $\sin \omega = 0$ : par conséquent la force verticale qui agira sur la surface, se réduira à  $\frac{1}{64}mbeu^4$ . Si, de plus, la vîtesse u étoit celle qu'acquerroit le Fluide, en tombant de la hauteur D, on auroit, comme ci-dessus,  $\frac{1}{4}u = \sqrt{D}$ , ou  $\frac{1}{64}u^2 = D$ , ce qui réduit la force à mbeD; c'est à-dire qu'elle est égale au poids d'une simple colonne de Fluide, dont la base est = be, & dont la hauteur = D. On voit donc que, si le Fluide tomboit verticalement, par l'action de sa propre gravité, d'une hauteur quelconque D, & choquoit une surface horisontale be, la force dont cette surface éprouveroit l'action, seroit égale au poids de la colonne de Fluide qui seroit audessus de la surface; c'est-à-dire, au poids d'une colonne du même Fluide dont la base seroit la surface choquée, & la hauteur celle de la chûte du Fluide.

#### COROLLAIRE IV.

(621.) L'expression de la force différencio-différencielle ......  $m.db.de((D+a)^{\frac{1}{2}} \int in \omega \pm \frac{1}{6} u \int in \theta)^{\frac{1}{2}}$ , nous fait connoître que, si la quantité D+a étoit constante; c'est-à-dire, si la surface plane étoit toujours horisontale, sa force verticale totale, ou intégrale, seroit =  $mbe((D+a)^{\frac{1}{2}} \int in \omega + \frac{1}{6} u \int in \theta)^{\frac{1}{2}}$ .

SCOLIE I.

(622.) On voit clairement ici combien il est dissérent que ce soit la surface qui se meuve, ou que ce soit le Fluide: dans le premier cas, la sorce qui agit sur la surface, est 4mbeD, & dans le second, elle est seulement mbeD; c'est-à-dire que la premiere est quatre sois plus grande que la seconde. Cependant je ne connois aucun Auteur qui n'ait supposé ces deux cas comme étant absolument les mêmes; ou qui n'ait supposé que, dans l'un & l'autre cas, la sorce qui agit sur la surface, est toujours la même.

SCOLIE II.

(623.) Newton, dans les Corollaires 7, 8, 9 & 10 de la Proposition XXXVI

# Chap. III. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 257

PLANC. III. FIG. 60.

XXXVI, Section VII du Livre II de sa Philosophie naturelle, dit qu'une petite surface horisontale, comme celle que nous supposons, dbde, ou be, exposée à l'action d'un Fluide qui tombe librement par l'action de sa gravité, ne supporte seulement que le poids de la moitié de la colonne de Fluide, dont la base est be, & la hauteur D; ce qui n'est que la moitié de ce que nous avons trouvé. Il suppose, pour cela, que si ACDBA est un vase constamment plein d'un Fluide, & qui ait l'ouverture EF à son sond, le Fluide n'aura de mouvement que dans l'espace AMEFNB, qu'il appelle Catarade, terminé par les deux surfaces courbes AME, BNF, le Fluide demeurant sans mouvement, ou comme un corps dur, dans les espaces CAE & DBF. Il suppose ensuite qu'on mette au milieu de l'ouverture EF la surface PQ, & il dit que le Fluide qui est audessus d'elle, & est contenu dans l'espace PHQ, restera pareillement sans mouvement, à cause qu'il se forme deux autres surfaces convexes HQ, HP, & que le Fluide se divise comme en deux cataractes. If dit, de plus, que le poids que soutiendra la surface PQ, fera seulement celui du Fluide contenu dans l'espace PHQ, parce qu'il suppose que tout le Fluide contenu dans les espaces AMEPH & HOFNB se meut avec toute liberté, & sans agir sur les surfaces HP, HQ. Nous laissons au Lecteur à considérer s'il est possible que le Fluide tombe avec une vîtesse connue sur la surface HP, sans agir sur elle, & sans lui saire supporter d'effort. Ceci seroit contre tous les principes reçus, & même contre ceux établis par ce sçavant Auteur. Selon notre théorie, la force verticale qui agit sur une différencio-différencielle de la surface même HP, est=.......  $m.db.de((D+a)^{\frac{1}{2}} \int_{\Omega} n \omega + \frac{1}{2} u \int_{\Omega} n \theta)$ , ou à cause que  $\int_{\Omega} n \omega = 0$ , & que  $\frac{1}{2}u = a^{\frac{1}{2}}$ , elle est = m.db.de.a sin  $\theta^2$ . D'où l'on voit que, dans le cas où l'on admettroit tout ce que suppose notre Auteur, non-seulement la surface PQ soutient le poids du Fluide PHQ, mais encore la la force m. sdb. de.a sin 02, dans laquelle expression 0 désigne l'angle que forme la verticale avec la courbe HP, & a la hauteur du Fluide audessus de l'orifice : de sorte qu'en supposant & constant, ce poids est celui d'une colonne de Fluide, dont la base est PQ, & la hauteur celle du Fluide, multipliée par sin 02.

TOME I.

Kk

#### CHAPITRE IV.

De la force avec laquelle les Fluides agissent contre des surfaces quelconques, dans le cas du mouvement.

#### PROPOSITION XXX.

(624.) TROUVER la force horisontale qui agit sur une surface quelconque qui se meut dans un Fluide.

Ayant divisé la surface, par des plans horisontaux & verticaux, en petites surfaces quadrilateres sensiblement planes: si l'on cherche la force positive, ou négative, qui agit sur chacune de ces petites surfaces, en en prenant la somme, on aura la force totale. Cela posé, soit D la hauteur verticale comprise depuis la superficie du Fluide jusqu'à l'extrémité supérieure d'un des petits quadrilateres dont a exprime la hauteur; d'après cela, on aura (600.) . . . . .  $mc.da((D+a)^{\frac{1}{4}}\pm \frac{1}{4}u \int m\theta^2)^2$  pour l'expression de la force horisontale qui agit sur une dissérencielle de ce même petit quadrilatere; & l'intégrale  $me \left( Da + \frac{1}{5}a^2 \pm \frac{1}{6}u \left( (D + a)^{\frac{2}{6}} - D^{\frac{2}{6}} \right) \int \ln \theta + \frac{1}{64}au^2 \int \ln \theta^2 \right)$ , fera la force dont le quadrilatere entier éprouvera l'action, a marquant toute sa hauteur verticale. Substituant maintenant  $D = \frac{1}{4}a$  pour D, afin que D marque la hauteur verticale de la superficie du Fluide au-dessus du centre du petit quadrilatere, l'expression de toute la force horisontale qui agit sur cette petite surface sera =.  $m_{\ell}(Da \pm \frac{1}{4}u((D + \frac{1}{4}a)^{\frac{3}{4}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{3}{4}}) \sin \theta + \frac{1}{64}au^{2} \sin \theta^{2})$ : & celle qui agit sur la surface entiere, qui est la somme de toutes ces petites surfaces, sera exprimée par . . . . .  $mfc\left(Da \pm \frac{1}{6}u\left((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{3}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}}\right) fin\theta + \frac{1}{64}au^2 fin\theta^2\right)$ 

#### COROLLAIRE I.

(525.) Dans l'une & l'autre dénivellation du Fluide, la force sera (595.) =  $mfc(Du-\frac{1}{6}u((D+\frac{1}{6}a)^{\frac{3}{6}}-(D-\frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}})$   $fin \theta+\frac{1}{64}au^2 fin \theta^2$ ).

#### COROLLAIRE II.

(626.) Réduisant en série la quantité  $(D+\frac{1}{4}a)^3 - (D-\frac{1}{4}a)^{\frac{3}{2}}$ , on a  $\frac{1}{5}L^{\frac{1}{3}}a(1-\frac{a^2}{96L^2}-\frac{a^4}{2048L^4}-\mathcal{E}c.)$ : donc, en substituant, on aura la force horisontale qui agit sur un des petits quadrilateres  $=\dots$  . . . .  $mc(Da\pm\frac{1}{4}D^{\frac{1}{2}}au\sin\theta(1-\frac{a^2}{96L^2}-\frac{a^4}{2048L^4}-\mathcal{E}c.)+\frac{1}{64}au^2\sin\theta^2$ .

## Ch. IV. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 259 COROLLAIRE III.

(627.) Si D étoit très-grand par rapport à a, ou si l'on pouvoit traiter a comme une différencielle par rapport à D, on pourroit négliger tous les termes de la série, excepté le premier, ce qui réduiroit la force qui agit sur un des petits quadrilateres quelconque, ou choquant, ou choqué, à . . . . . . . . . . . .  $mc(Da \pm \frac{1}{4}D^{\frac{1}{2}}au \operatorname{fin}\theta + \frac{1}{4}au^{2}\operatorname{fin}\theta^{2}) = mca(D^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u\operatorname{fin}\theta^{2})^{2}$ 

#### COROLLAIRE IV.

(628.) Le cas dans lequel le rapport - peut être le plus grand, est lorsqu'il s'agit des petits quadrilateres contigus, à la superficie du Fluide. Comme D exprime la hauteur verticale de la superficie du Fluide au - dessus du centre du petit quadrilatere, on aura, en ce cas,  $D = \frac{1}{2}a$ . Substituant cette valeur dans la série, elle se réduit à  $1-\frac{1}{24}-\frac{1}{128}-&c.$ ; d'où l'on voit que, même dans ce cas extrême, tous les termes de la série sont presque négligeables, excepté le premier.

COROLLAIRE V.

(629.) Comme dans ce cas extrême, où  $D = \frac{1}{2}a$ , la quantité  $(D + \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}}$  $-(D-\frac{1}{4}a)^{\frac{1}{4}}=a^{\frac{1}{4}}$ , la force qui agit sur le petit quadrilatere est =  $mc \left( \frac{1}{2}a^2 \pm \frac{1}{6}a^2u \int \ln \theta + \frac{1}{64}au^2 \int \ln \theta^2 \right)$ .

COROLLAIRE VI. (630.) La férie  $\frac{1}{2}D^{\frac{1}{2}}a\left(1-\frac{a^2}{96D^2}-\frac{a^4}{2048D^4}-\frac{a^4}{2048D^4}-\frac{a^6}{2048D^4}\right)$  se réduira donc aussi, dans ce cas, à  $\frac{1}{4}a\sqrt{\frac{1}{4}a}(1-\frac{1}{128}-\frac{1}{128}-\mathcal{E}c.)=a^{\frac{3}{2}}$ ; ce qui donne  $(1-\frac{1}{24}-\frac{1}{128}-\mathcal{E}c.)=\frac{1}{2}\sqrt{2}=\sqrt{\frac{8}{9}}$ ; d'où l'on voit encore combien il s'en faut peu que la série ne se réduise à son premier terme, même dans ce cas extrême où les petits quadrilateres sont contigus à la superficie du Fluide.

#### COROLLAIRE VII.

(631.) Il suit de tout ce qu'on vient de dire, que a étant une dissérencielle par rapport à D, la série se réduit toujours au premier terme, même dans les petits quadrilateres contigus à la superficie du Fluide.

#### PROPOSITION XXXI.

(632.) Trouver la force horisontale qui agit sur la surface d'un corps formé par la révolution d'une ligne, droite ou courbe, autour d'un axe horisontal, en supposant que ce corps se meuve dans un Fluide, suivant la direction de ce même axe, & parailelement à l'horison.

F10. 61.

Soit ACG une courbe qui, en tournant autour de l'axe horisontal AM, forme le corps ADSM, & supposons que ce corps se meuve dans la direction de l'axe AM, cet axe conservant toujours son parallélisme avec l'horison. Soit mené les deux plans horisontaux STOPV, XYQNZ, infiniment voisins; & les deux verticaux BGOOW, MCPN, qui formeront sur la surface du corps le quadrilatere différencio-différenciel QOPN, auquel on élevera la perpendiculaire QE, & on tirera la ligne QB, qui sera égale à l'ordonnée BG = y. Soit mené de même la verticale QI, & l'horisontale QF parallele à l'axe : cette ligne formera, avec le quadrilatere QOPN, un angle égal au complément de FQR, QR étant le prolongement de EQ: mais BEQ est égal à FQR; donc l'angle que forme la direction QF du mouvement avec le quadrilatere différenciodifférenciel QOPN, est égal au complément de BEQ, ou égal à l'angle EQB, dont le sinus se mesure par la raison de la sousperpendiculaire BE à la perpendiculaire EQ. Ce sinus sera donc  $\sin \theta = \frac{BE}{EO}$ . Mais, dans quelque courbe que ce soit, la sous-perpendiculaire est à la perpendiculaire, comme la différencielle de l'ordonnée est à la distérencielle de la courbe \*; saisant donc AB = x, BG = BQ = y, BI = c, & IQ = a, on aura...  $\sin \theta = \frac{dy}{\sqrt{dy^2 + dz^2}}$ , &  $BQ = y = \sqrt{c^2 + a^2}$ ; ce qui donne, en suppofant a constant,  $dc = \sqrt{\frac{ydr}{r^2 - a^2}}$ . Ces valeurs étant mises dans l'expression de la force horifontale m.dc.da  $(VD+a\pm\frac{1}{2}u \sin \theta)^2$ , on aura pour l'expression de la force horisontale, & fuivant la direction de l'axe, qui agit sur un quadrilatere dissérencio-dissérenciel QOPN, de quelque sur-

face, plane ou courbe, que ce foit, la quantité  $\frac{mdaydy}{Vy^2-a^2}(\sqrt{D+a}\pm\frac{udy}{gV\sqrt{dy^2+dx^2}})^2$ . En intégrant cette expression à l'égard de y, on aura la force qui agit sur une zone, comme  $VOQZ = mda (D+a) \int \frac{ydy}{\sqrt{y^2-a^2}} \pm \dots \pm \frac{udy}{gV\sqrt{y^2-a^2}} \pm \frac{vdy}{\sqrt{y^2-a^2}} \pm \frac{vdy}{\sqrt{y^2-a^2}$ 

\* On voit cela facilement par les triangles femblables CLI, rIi; car ils donnent CL: LI: ri: Ii.

\* Donc  $\frac{CL}{LI} = \frac{ri}{Ii} = \int in i$ .

Ch. IV. DE LA FORCE DES FLUIDES EN MOUVEMENT. 261

furface comme  $AGQZA = m\int da (D+a) \int \frac{vdy}{\sqrt{y^2-a^2}} \pm \cdots$ PLANCE, III.

The second is the second in the second in

## PROPOSITION XXXII.

(634) Trouver la force horisontale qui agit sur la surface d'un cylindre qui flotte sur un Fluide, & qui se meut horisontalement, suivant une direction perpendiculaire à son axe.

Soit le cylindre BCQDE, H fon axe, BE un diametre horifontal, GI la superficie du Fluide, & CAL une verticale. La résistance qu'éprouve la différencielle horisontale en C, est (627.) =  $mca(D^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ ; formule dans laquelle nous devons substituer da pour a, & a à la place de D = CA; & comme  $\sin \theta = le$  sinus de l'angle LCH, en faisant AL = f, on aura  $\sin \theta = \frac{\sqrt{R^2 - (a \pm f)^2}}{R}$ ; R exprimant le rayon du cylindre. Cette substitution saite, la force qui agit sur la différencielle devient =  $mcda(a^{\frac{1}{2}} + \frac{u\sqrt{R^2 - (a \pm f)^2}}{8R})^2$ ; & celle qui agit sur toure la surface  $GCQ = mc \int da(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{u\sqrt{R^2 - (a \pm f)^2}}{8R})^2$ .

## PROPOSTTON XXX TOIT.

(635.) Trouver la force verticale qui agit sur une surface quelconque qui se meut dans un Fluide immobile.

Soit divisé la surface du corps qui ost dans le Fluide, en de petits quadrilateres sensiblement plans, par des lignes horisontales & verticales. Cherchant ensuite la sorce verticale, positive ou négative, qui agit sur chacun de ces petits quadrilateres, en prenant la somme de ces sorces, on aura la sorce totale. Ce procédé a déjà été expliqué (624.), pour trouver la sorce horisontale. On se rappellera que l'expression

151 (0)

de la force horisontale se réduit à celle d'une autre sorce, suivant une direction quelconque, en substituant seulement (599.)  $\frac{b \sin x}{\sin x}$  en place de c; mais, comme, dans le cas présent, le mouvement se fait verticalement \*, on a (616.)  $\sin x = \cos n$ ; c'est donc  $\frac{b \cos n}{\sin x}$  que nous devons substituer dans la formule de l'Art. 624, en place de c; pour avoir l'expression de la force verticale qui agit sur une surface quelconque, & cette expression fera  $mc \int_{\frac{b}{\sin x}}^{b \cos n} (Da \pm \frac{1}{2}u((D + \frac{1}{2}1)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}}) \sin \theta + \frac{1}{64}au^2 \sin \theta^2)$ 

COROLLAIRE.

(636.) On aura de la même maniere la force verticale (626.) qui agit sur un quadrilatere insumment petit, choquant ou choqué, =  $\frac{mb \cos \pi}{\int_{0}^{1} u} \left( Da \pm \frac{1}{4} D^{\frac{1}{2}} \right) au \int_{0}^{1} u \int_{0}^{1} u$ 

#### PROPOSITION XXXIV.

(637.) Trouver la force verticale qui agit sur la surface d'un cylindre qui flotte sur un Fluide, & qui se meut horisontalement dans une direction perpendiculaire à son axe.

#15. 62.

La force horisontale qui agit sur une différencielle horisontale du cylindre en C, a été trouvée  $(634) = mc.da(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{u\sqrt{R^2-(u\pm f)^2}}{8R})^2$ , R exprimant le rayon du cylindre, a étant = CA, distance verticale de la différencielle à la superficie du Fluide, & AL étant = f. Donc la force verticale sera  $(635.) = \frac{m.db.da.cof}{\sin u} (a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{u\sqrt{R^2-(a\pm f)^2}}{8R})^2$ . Substituant dans cette formule la valeur de  $\frac{cof}{\sin u} = \frac{CL}{LH} = \frac{a+f}{\sqrt{R^2-(a\pm f)^2}}$ 

<sup>\*</sup> Cette expression nous paroît inexacte; il faut dire : " mais comme dans le cas présent, il s'agit n de la résistance verticale, &cc " C'est sûrement ce que l'Auteur entend; car, si le mouvement se faisoit verticalement, il saudroit faire sin 1 = cos a (Art. 585.).

Chap. V. DES RÉSISTANCES HORISONTALES. 263
la force verticale qui agit sur la surface GCQ, sera = ...  $mb \int \frac{da}{\sqrt{k^2-(a\pm f)^2}} \left(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{u\sqrt{k^2-(a\pm f)^2}}{8R}\right)^2$ , & la force totale qui agit sur GQI, sera =  $2mb \left(\int \frac{(a\pm f)ads}{\sqrt{k^2-(a\pm f)^2}} + \int (a\pm f)u^2 da \frac{\sqrt{k^2-(a\pm f)^2}}{64 k^2}\right)$ .

## CHAPITRE V.

Des résistances horisontales qu'éprouvent les Corps, lorsqu'ils se meuvent dans les Fluides; ou, au contraire, lorsque ce sont les Fluides qui se meuvent, & choquent les corps.

PROPOSITION XXXV.

(638.) TROUVER la résissance horisontale qu'éprouve un corps mu dans un Fluide.

Les résissances qu'éprouvent les corps mus dans les Fluides, ne sont autre chose que la résultante des sorces qui agissent sur leurs surfaces suivant une direction déterminée; ou celle qui résulte de la somme de toutes les sorces, suivant cette même direction; en prenant positivement celles qui sont positives, & négativement celles qui sont négatives. Qu'on détermine donc, par les regles établies dans le Chapitre précédent, les sorces horisontales qui agissent sur les surfaces qui terminent le corps, & qu'on en prenne la somme, on aura la valeur de la résissance.

### PROPOSITION XXXVI.

(639.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouve un parallélipipede reclangle qui flotte sur un Fluide, ayant deux de ses côtés paralleles à l'horison, le parallélipipede se mouvant, & non le Fluide, suivant une direction parallele à ses deux autres côtés, dans le cas où l'on auroit a >, ou  $= \frac{u^2 \sin u^2}{64 \sin u^2}$ .

La force qui agit sur la surface choquante, est (602.) = ...  $mc(\frac{1}{4}a^2 + \frac{1}{6}a^{\frac{1}{4}}u\sin\theta + \frac{1}{6}au^2\sin\theta^2) + mc(\frac{1}{4}n^2 - \frac{1}{6}n^{\frac{1}{4}}u\sin\theta + \frac{1}{64}nu^2\sin\theta^2)$ . Celle qui agit sur la surface choquée, à cause que sin  $\omega = 1$ , est (609.)  $= mc(\frac{1}{6}a^2 - \frac{1}{6}a^2u\sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2 - \frac{u^4\sin\theta^4}{6664^2})$ . Quant à la force qui agit sur les deux surfaces latérales, elle est zéro, parce qu'étant paralleles à la direction du mouvement, on a c = 0. La force qui

agit sur la base ou surface inférieure, est aussi zéro, à cause qu'on a pour cette surface da = 0. Il n'y a donc pas d'autres sorces, suivant la direction dont il s'agit, que celles qu'éprouvent les deux surfaces choquante & choquée. Cette derniere est négative, parce qu'elle rgit dans une direction contraire à la premiere; par conséquent la aésistance horisontale qu'éprouvera le parallélipede sera = ....  $mc\left(\frac{1}{3}a^{\frac{1}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{3}n^{2} - \frac{1}{6}n^{\frac{1}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}nu^{2}\sin\theta^{2} + \frac{u^{4}\sin\theta^{4}}{6.64^{2}}\right)$ .

C o R o L L A I R E I.

(640.) Si le parallélipipede, flottant, comme on le suppose, avoit une hauteur suffisante hors du Fluide, de maniere que le Fluide ne pût passer par-dessus; ou si sa hauteur étoit égale, ou plus grande que  $\frac{u^2 \int \sin \theta^2}{64}$ , n seroit alors =  $\frac{u^2 \int \sin \theta^2}{64}$ , & la résissance se réduiroit à  $mc\left(\frac{1}{3}a^{\frac{1}{4}}u \int \sin \theta + \frac{u^4 \int \sin \theta^4}{3.64^2}\right) = \frac{1}{3} mcu \int \sin \theta \left(a^{\frac{1}{2}} + \frac{u^3 \int \sin \theta^4}{64^2}\right)$ .

C o R o L L A I R E I I.

(641.) Si, au contraire, le-parallélipipede n'avoit aucune hauteur au-dessus du Fluide, de façon que sa surface supérieure sût de niveau avec celle du Fluide, alors n=0, & la résistance se réduiroit à  $mc(\frac{1}{3}a^{\frac{3}{2}}u\sin\theta + \frac{u^4\sin\theta^4}{6.64^2}) = \frac{\pi}{3}mcu\sin\theta \left(a^{\frac{3}{2}} + \frac{u^3\sin\theta^3}{2.64^2}\right)$ .

#### COROLLAIRE III.

(642.) En négligeant la dénivellation du Fluide, on doit négliger tous les termes où a ne se trouve pas (601.): donc la résistance qu'éprouve le parallélipipede, en négligeant la dénivellation du Fluide, sera = \frac{1}{3} mca\frac{1}{2} u \sin \theta.

#### COROLLAIRE IV.

(643.) Pour pouvoir négliger la dénivellation du Fluide, il suffic seulement que la prosondeur a, à laquelle la surface inférieure du parallélipipede est submergée dans le Fluide, soit très-grande à l'égard de i u² sin θ². Le parallélipipede étant donc très - grand, ou la prosondeur à laquelle il s'ensonce dans le Fluide, étant très-grande à l'égard de la vîtesse u sin θ, on pourra négliger la dénivellation; & la sonction qui exprimera la résistance se réduira à une seule quantité, qui sera comme les simples vitesses u.

#### SCOLIE.

(644-) Nous avons établi dans cette théorie, que la force avec laquelle

quelle le Fluide agit contre une différencio-différencielle de superficie, est proportionnelle à  $(8 \lor a \pm u \sin \theta)^2$ ; & le principe qui nous y a conduit est que nous avons trouvé la vitesse avec laquelle le Fluide jailliroit, par la même différencio-différencielle, s'il avoit un libre passage, =8 \(\sigma \pm \pm u \) fin \(\mathbf{l}\_a\) Quelque solide que paroisse ce fondement, on pourroit cependant observer qu'il seroit peut-être également solide de supposer le poids que doit soutenir la différencio-différencielle, le même que celui de la colonne agissante du Fluide qui est au-dessus d'elle, laquelle a pour hauteur  $a \pm \frac{1}{6a}u^2 \int \ln \theta^2$ , le dernier terme  $\frac{1}{6a}u^2 \int \ln \theta^2$  exprimant la hauteur de l'intumescence, ou la profondeur de la cavité. Si l'on fait cette supposition, le poids que supportera la dissérencielle de la surface choquante, ou choquée, du parallélipipede sera = .....  $mc.da(a \pm \frac{1}{64}u^2 \int in \theta^2)$ , quantité dont l'intégrale est  $mc(\frac{1}{6}a^2 \pm \frac{1}{64}au^2 \int in\theta^2 + H)$ ou  $mc \left( \frac{1}{3}a^2 \pm \frac{1}{64} u^2 \int in \theta^2 + \frac{u^4 \int in \theta^4}{2.64} \right)$ ; car H devient  $= \frac{u^4 \int in \theta^4}{2.64}$ , en faifant  $a = \mp \frac{1}{64} u^2 \int \ln \theta^2$  (600.). Ainsi cette intégrale exprimeroit le poids que supporte l'une quelconque des deux surfaces, choquante ou choquée, du parallélipipede, & par conséquent la résistance qui résulte des deux seroit  $=\frac{1}{12}ncau^2 fin \theta^2$ ; quantité qui, comme on le verra ci-après, Chap. VII, doit se réduire à la moitié imauisse du lorsque le parallélipipede se réduit à un plan. Cette détermination est tellement conforme à l'opinion généralement reçue, &, ce qui est plus, aux expériences rapportées par M. Mariotte, dans le troisieme Discours de la seconde Partie de son Traité du mouvement des Eaux, qu'elle auroit très-bien pu être d'un poids égal pour nous, ou peut-être même suffiroit-elle pour nous faire abandonner notre théorie. si la quantité d'expériences qui la justifient, non seulement de l'espece de celles qu'a faites M. Mariotte, mais encore toutes celles que nous avons pu employer à cette vérification, comme on le verra par la suite de ce Traité, ne lui avoient donné le plus grand crédit. Nous n'exposerons, en ce moment, que celles qui contredisent absolument les expériences de M. Mariotte.

Cet Auteur, dans la Regle V du Discours cité, donne deux expériences qu'il a faites, en exposant perpendiculairement au courant de la Seine, une petite planche d'un demi-pied en quarré, en se servant pour cela d'un instrument dont il donne la description. Il dit qu'avec un courant dont la vîtesse étoit de 3 pieds à par seconde, la planche soutint un poids de 3 livres à. La surface de la planche, réduite en mesure Anglaise, est de 162 \*\*, & la vîtesse du

<sup>\*</sup> L'Auteur prend ici le rapport de 13 à 16 pour celui du pied anglais au pied français, ce qui TOME I.

266 EXAMEN MARITIME, Liv. II.

courant est de ; pieds. Pour comparer maintenant cette expérience avec la formule mcau² sin θ². observons qu'on a m= 1000 onces, qui est le poids d'un pied cubique d'eau;  $ca = \frac{1}{4} \cdot \frac{16^3}{15^3}$ ; sin  $\theta = 1$ ; &  $u = \frac{52}{15}$ . On aura donc, suivant la formule, le poids que devoit supporter la planche =  $\frac{1}{64}$  1000  $\frac{16^2}{4 \cdot 15^2} \cdot \frac{52^2}{15^2} = \frac{21632}{405} = 53$  onces  $\frac{1}{4}$ , ou 3 liv. 5 onces ;, ce qui n'est que de 6 onces ; de moins que ce que dit avoir trouvé M. Mariotte. Dans la seconde expérience il dit que la planche soutint un poids de 9 onces, la vîtesse du courant étant de X (4) 2 for pied ; par seconde. Suivant la formule, le poids doit être égal 1,25 Reach à  $\frac{1}{64}$ . 1000 ·  $\frac{16^2}{4\cdot 15^2}$  ·  $\frac{16}{9}$  = 8 onces; quantité qui est seulement moindre = 1,25 +  $\frac{1}{15}$  ces différences comme bien sensibles, dans des expériences de cette Sny nearly, nature. Mais on va voir combien ces expériences, que l'Auteur regarde comme si exactes, s'éloignent de celles que j'ai pratiquées = 1,33 = 13 moi-même pour m'assurer de leur exactitude! Une planche, de la perpendiculairement à l'action d'un courant dont la vitesse étoit de 2 pieds par seconde, a supporté un poids de 25 livres 1, étant submergée d'un pied juste dans le Fluide. Suivant l'opinion généralement reçue, ce poids auroit dû être de 4. 1000.4=62 onces 1, ou 3 livres 14 onces :, quantité bien éloignée de celle qu'a donné l'expérience. La même planche a supporté un poids de 26 livres ; , exposée à un courant de 7 pieds de vîtesse par seconde, & étant submergée de 2 pieds juste dans le Fluide; suivant l'opinion générale elle auroit dû supporter un poids de  $\frac{1}{64}$ .1000.2. $\frac{16}{9}$  = 56 onces, ou de 3 livres ; quantité qui est encore extrêmement éloignée de celle qu'a donné l'expérience. Ce qu'il y a de plus remarquable, & ce qui doit, ce me semble, faire rejetter absolument l'opinion généralement reçue, c'est que, d'après elle, le second poids auroit dû être moindre que le premier, &, au contraire, il a été trouvé de 10 livres ? plus grand, ce qui est le triple du poids total 3 livres ; qu'on a cru jusqu'ici qu'elle devoit supporter. Au contraire, notre formule est (640.)  $\frac{1}{3}$  mc. u sin  $\theta$   $\left(a^{\frac{1}{2}} + \frac{u^{3} \sin \theta^{3}}{64.64}\right)$ , qui, à cause que les vitesses sont petites, & que sin 0=1, se réduit à i mcaiu; quantité dont il ne faut

> est très-proche de la vérité, & est suffisant pour son objet. Voyez, pour plus d'exactitude la note de l'Art. 51.

prendre que la moitié imcasu, pour les raisons qu'on exposera ci-

302 = 402 - 80 = 16, va. sup.

Chap. V. DES RÉSISTANCES HORISONTALES.

après (731.). Le poids que devoit supporter la planche dans la premiere expérience, sera donc = \frac{1}{6} \cdot 1000.2 = 333 onces, ou 20 liv. \frac{1}{6}, poids qui est seulement de 5 liv. plus sort que celui qu'a donné l'expérience; dissérence, au reste, qui doit aussi avoir lieu, par ce qui a été exposé, Art. 596. Dans la seconde expérience, le poids qu'auroit dû supporter la planche, devoit être = \frac{1}{6} \cdot 1000(2)\frac{1}{6} \cdot \frac{1}{6} = 628 onces, ou 39 liv. \frac{1}{6}, poids qui est de 13 l. plus grand que l'expérience ne l'a donné; & cet excès devoit essectivement avoir lieu, comme on vient de le dire.

Pour appercevoir & se convaincre de l'accord de l'expérience avec la théorie que nous avons donnée, il n'y a qu'à considérer la raison de 2à(2) \( \frac{1}{2} \cdot \frac{4}{3} \), ou celle de 15 à 28, qui lui est à-peu-près égale, dans laquelle doivent être, suivant cette théorie, les deux poids supportés: car elle s'éloigne très peu de la raison des poids 15\( \frac{1}{2} \) & 26\( \frac{1}{4} \), que l'expérience a donnés. Suivant l'opinion commune, cette raison devroit être celle de 4 à \( \frac{2.16}{9} \), ou celle de 9 à 8, qui est la raison des produits des surfaces choquées par les quarrés des vîtesses; raison qui, comme on voit, est excessivement éloignée de celle de 15\( \frac{1}{4} \) à 26\( \frac{1}{4} \), qui a été sournie par l'expérience: car, comme on l'a dit, cette raison devoit être de plus grande égalité, tandis qu'elle est de moindre.

Les deux expériences donnent, à peu de différence, la mesure absolue de la résistance moindre d'un tiers que celle qui résulte de la théorie, comme on vient de le voir, & comme nous devions nous y attendre, d'après ce qui a été dit dans l'Art. 596: ensorte que, pour avoir la mesure juste & absolue de cette résistance, nous devons prendre les deux tiers de ce qui résulte de la théorie.

### PROPOSITION XXXVII.

(645.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouve le même parallélipipede redangle, se mouvant, comme on l'a supposé dans la proposition précédente, dans le cas où l'on auroit a = 0, ou  $< \frac{u^{s} \text{ fin } s^{s}}{64}$ .

Nous avons dit, Art. 610. que, dans ce cas, la surface postérieure n'étoit soumise à l'action d'aucune force; ainsi la résissance se réduira à la force qui agit sur la surface antérieure, & dont l'expression est =  $mc(\frac{1}{2}a^2 + \frac{1}{6}a^2u\sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2) + mc(\frac{1}{6}n^2 - \frac{1}{6}n^2u\sin\theta + \frac{1}{64}nu^2\sin\theta^2)$ .

C o r o l l r i r i I.

(646.) Si le parallélipipede étoit assez élevé au-dessus de la superficie du Fluide pour que celui-ci ne pût passer par-dessus, ou que sa hauteur sût égale, ou plus grande que  $\frac{u^* \sin \theta^*}{64}$ , alors on auroit  $n = \frac{1}{64}u^2 \sin \theta^2$ ,

2:234 = 1:24 21/2. 11/1/2. 11/11/2.

Mid supra

205 - 68.

322 - 13

150 (7)

& la résistance se réduiroit à  $mc(\frac{1}{2}a^2 + \frac{1}{6}a^2u \sin\theta + \frac{1}{64}au^2 \sin\theta^2 + \frac{u^4 \sin\theta^4}{6.64^2})$ .

C O R O L L A I R E. I L.

(647.) Si, au contraire, le parallélipipede n'avoit aucune hauteur au-dessus du Fluide; c'est-à-dire, s'il étoit entiérement submergé; alors on auroit n=0, & la résistance se réduiroit à  $mc(\frac{1}{2}a^2+\frac{1}{6}a^2a)\sin\theta+\frac{1}{64}au^2\sin\theta^2$ ); la même que celle qui a lieu lorsqu'on néglige la dénivellation du Fluide.

#### PROPOSITION XXXVIII.

(648.) Trouver la résissance horisontale qu'éprouvera le même parallelipipe de reclangle, en se mouvant, comme il a eté dit ci-dessus; & dans le cas où il seroit entièrement submergé dans le l'luide, ayant D < \frac{u^2 \text{ fin } \text{ b}^2}{64}, & D+a=, ou > \frac{u^2 \text{ fin } \text{ b}^2}{64}.

(649.) Si D=0, la résistance se réduira, comme on l'a dit (641.),  $\frac{1}{2}$  imcusin  $\theta$   $\left(a^{\frac{1}{2}} + \frac{u^3 \sin \theta}{2.64^2}\right)$ .

PROPOSITION XXXIX.

(650.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouvera le même parallélipipede rectangle, en supposant toujours qu'il se meuve comme il a été dit ci-dessus; & dans le cas où il séroit entièrement submergé dans le Fluide, ayant  $D < \frac{u^2 \sin \theta^2}{64}$ , & D+a=0, ou  $< \frac{u^2 \sin \theta^2}{64}$ .

Dans ce cas, la surface postérieure n'éprouve aucune action (610.), & la résistance se réduit à la force qui agit sur la surface antérieure, laquelle est (611.) =  $mc\left(Da + \frac{1}{6}a^2 + \frac{1}{6}u\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2\right)$ .

C O R O L L A I R E.

(641.) Si l'on avoit D=0, & par conféquent n=0, la résistance se réduiroit à  $mc\left(\frac{1}{2}a^2+\frac{1}{6}a^{\frac{1}{2}}u\sin\theta+\frac{1}{64}au^2\sin\theta^2\right)$ ; la même qu'en négligeant la dénivellation du Fluide.

#### PROPOSITION XL.

(652.) Trouver la résissance horisontale qu'éprouvera le même parallélipipe le restangle, en supposant qu'il se meuve toujours d'après les mêmes conditions, & dans le cas où il seroit entierement submergé dans le Fuide, ayant D=, ou > \frac{1}{4} u^2 sin \theta^2.

La force qui agira sur la surface choquante, sera  $(611.) = \dots mc$   $(Da + \frac{1}{4}a^2 + \frac{1}{6}u\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{6}} - D^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2)$ ; & celle qui agira sur la surface choquée, sera  $= \dots mc$   $(Da + \frac{1}{2}a^2 - \frac{1}{6}u\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{6}} - D^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2)$ . Soustrayant cette derniere expression de la premiere, & réduisant, on aura la résistance  $= \frac{1}{3}mcu\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{6}} - D^{\frac{1}{6}})$ .

#### COROLLAIRE I.

(653.) Réduisant  $(D+a)^{\frac{1}{2}}$  en série, cette résissance sera =  $\frac{1}{4}mcD^{\frac{1}{2}}$  au sin  $\theta(1+\frac{a}{4D}-\frac{a^2}{24D^2}+\&c.)$ 

#### COROLLAIRE II.

#### COROLLAIRE IIL

(655.) Comme, pour compléter l'intégrale, tant de la force qui agit sur la surface choquante, que de celle qui agit sur la surface choquée, dans le cas où le parallélipipede est entiérement submergé dans le Fluide, & où l'on a D=, ou  $>\frac{1}{64}r^2 \int r^2 \theta^2$ , on doit supposer a=0; on peut, si l'on veut, sommer, ou sousstraire, d'abord les forces des dissérencielles, & trouver ainsi leur résissance, laquelle étant ensuite intégrée d'après la supposition que a=0, donnera la résissance qu'éprouve le parallélipipede. La force qui agit sur la dissérencielle choquante, est (589.), après avoir intégré à l'égard de  $c=mc.da((D+a)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ , & celle qui agit sur la surface choquée est  $=mc.da((D+a)^{\frac{1}{2}}-\frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ . Sousstrayant cette dernière de la première, on aura la résissance qui provient de ces deux différencielle.

#### COROLLAIRE IV.

(656.) Toutes les fois que, pour compléter les intégrales, tant de la surface choquante que de la surface choquée, nous devrons supposer a=0, comme dans le cas où l'on a D=, ou  $>\frac{1}{4}u^2 \sin \theta^2$ ; ou, ce qui revient au même, dans le cas où l'on peut négliger la dénivellation du Fluide, à cause que  $\frac{1}{4}u^2 \sin \theta^2$  seroit très-petit par rapport à a, on pourra, dans tous ces cas, chercher premièrement la résistance des différencielles, d'où l'on tirera, en intégrant, celle de tout le corps.

#### COROLLAIRE V.

(657.) Comme la longueur du parallélipipede suivant la direction du mouvement, ne se trouve dans aucune des expressions des résistances horisontales qu'éprouve le parallélipipede, dans les différents cas que nous avons examinés, il s'ensuit qu'il éprouvera toujours la même résistance horisontale, quelle que soit sa longueur dans cette même direction.

#### COROLLAIRE VI.

(658.) Comme, en faisant cette dimension égale à zéro, le parallélipipede devient un plan quadrilatere qui se meut avec deux de ses côtés paralleles à l'horison; il s'ensuit que toutes les expressions des résistances horisontales que nous avons trouvées pour le parallélipipede, conviennent aussi pour ce quadrilatere.

#### PROPOSITION XLI.

(659.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouve un parallélipipede rectangle AB qui flotte sur un Fluide, ayant ses côtés AF & KB
inclinés à l'horison, en supposant que ce soit le parallélipipede, & non
le Fluide, qui se meuve horisontalement, & suivant une direction parallele à AI, dans le cas où a est = , ou > \frac{1}{4}u^2 \lin \theta^2, & que le
Fluide ne passe point par-dessus.

Soit ED la superficie du Fluide, AJ une droite qui lui est parallele, & CH, EG, FQ, des verticales; saisant EG = a, on aura Chap. V. DES RÉSISTANCES HORISON TALES. 271 la force qui agit sur la surface choquante  $DJ = \dots$   $mc\left(\frac{1}{2}a^2 + \frac{1}{6}a^2u\sin\theta + \frac{1}{64}au^2\sin\theta^2 + \frac{u^4\sin\theta^4}{6.64^2}\right)$ . Si l'on appelle  $\Delta$  l'angle que forme la base AF avec l'horisontale AJ, le sinus de l'angle que forme cette horisontale avec CJ sera  $= cos \Delta$ , & cette valeur substituée, dans l'expression ci-dessus, en place de  $sin \theta$ , la changera en  $mc\left(\frac{1}{2}a^2 + \frac{1}{6}a^2u\cos \Delta + \frac{1}{64}au^2\cos \Delta^2 + \frac{u^4\cos \Delta^4}{6.64^2}\right)$ . Par la même raison, la

provient de ces deux forces, sera =  $\frac{1}{3}$  mc.u cof $\Delta$  ( $a^{\frac{3}{4}} + \frac{u^3 \cos(\Delta 1)}{64^3 a}$ ).

#### COROLLAIRE I.

(660.) Réduisant  $(a+e \sin \Delta)^{\frac{3}{2}}$  en série, substituant & réduisant, la résistance qu'éprouvera le parallélipipede sera encore = ....  $mc \left(\frac{1}{3}a^{\frac{1}{2}}u \cos \Delta + \frac{u^4 \cos \Delta^4}{3 \cdot 64^3} + \frac{1}{64}u^2e \sin \Delta \left(\cos \Delta^2 - \sin \Delta^2\right)\right) + ...$   $\frac{1}{4}mca^{\frac{1}{2}}u \sin \Delta \left(\cos \Delta + \sin \Delta\right)\left(1 + \frac{e \sin \Delta}{4a} - \frac{e^4 \sin \Delta^2}{24a^4} + &c.\right).$ C OROLLAIRE II.

(661.) Dans le cas où l'on négligeroit la dénivellation, il faudroit supprimer (601.) toutes les quantités dans lesquelles a ne se

<sup>\*</sup> On voit que, dans le cas de la Figure, la base ne choque point le Fluide, mais, au contraire, qu'elle en est choquée; c'est ce qui fait que le terme à u sin A &c. a le signe -.

prane, III. trouve point, ou la quantité e fin  $\Delta$ , qui en a fait l'office : donc, pour ce cas, la résistance sera = ...  $mc\left(\frac{1}{1}a^{\frac{3}{4}}u\cos\Delta + \frac{1}{64}u^{2}e\sin\Delta (\cos\Delta^{2} - \sin\Delta^{2})\right) + \dots$   $\frac{1}{4}mca^{\frac{1}{4}}u\sin\Delta (\cos\Delta + \sin\Delta)\left(1 + \frac{e\sin\Delta}{4^{2}} - \frac{e^{2}\sin\Delta^{2}}{24}a^{2} + &c.\right)$ .

#### COROLLAIRE III.

(662.) Si l'on suppose que  $u & \Delta$  sont infiniment petits, on pourra négliger tous les termes dans lesquels ces grandeurs sont élevées à quelque puissance au-dessus de la premiere, & la résissance deviendra, dans ce cas,  $= mc \left( \frac{1}{3}a^{\frac{3}{2}}u + \frac{1}{4}a^{\frac{3}{2}}u \sin \Delta \right) = mca^{\frac{3}{2}}u \left( \frac{1}{1}a + \frac{1}{4}\sin \Delta \right)$ .

#### PROPOSITION XLIL

(663.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouve un cylindre qui flotte sur un Fluide, & qui se meut horisontalement suivant une direction perpendiculaire à son axe.

La force horisontale qui agit sur la surface GCQ, ou IDQ du cylindre BQE, a été trouvée  $(634) = mc \int da \left(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{uV h^2 - (a \pm f)^2}{8R}\right)^2$ , Rexprimant le rayon du cylindre, a = CA la profondeur verticale
à laquelle une différencielle horisontale en C est abaissée au-dessous
de la superficie GI du Fluide, & f étant = AL. Soustrayant donc
la force qui agit sur la surface choquée IDQ, de celle qui agit sur la
surface choquante GCQ, on aura la résistance qu'éprouve le cylindre  $= \frac{mcu}{2K} \int a^{\frac{1}{2}} da V R^2 - (a \pm f)^2$ .

#### SCOLIE.

(664.) On peut trouver, par une autre méthode particuliere, la résistance exacte qu'éprouvent une sphere, un cylindre, ou tout autre corps formé par la révolution d'une ligne droite, ou courbe, autour d'un axe horisontal, dans la direction duquel on suppose que se fait le mouvement du corps, lorsque ces corps sont tellement submergés dans le Fluide, que a peut être négligée par rapport à D. Dans ce cas, on peut exprimer par cda une zone verticale du même corps, c désignant la circonférence entiere de la même zone, & da la différencielle de l'ordonnée\*. La formule  $mc.da (\sqrt{D+a}\pm\frac{1}{8}u\sin\theta)^2$ , se réduira à  $mc.da (\sqrt{D+a}\pm\frac{1}{8}u\sin\theta)^2$ , en supposant x l'abscisse,

<sup>\*</sup>On remarquera que ce n'est point la zone verticale même du corps que l'Auteur représente par eda, mais sa projection orthographique sur le plan vertical perpend culaire à l'axe, ou à

& sa résistance deviendra =  $\frac{1}{\sqrt{da^2+da^2}}$ ; ou, si nous supposons que c exprime la demi-circonférence d'un cercle dont le rayon est l'unité; nous n'aurons qu'à substituer 2ca pour c seul, & la résistance deviendra =  $\frac{mcuada^2 \vee D}{\sqrt{da^2+da^2}}$ . Dans la sphere, on a  $\frac{da}{\sqrt{da^2+da^2}} = \frac{x}{r}$ , dont l'intégrale est  $\frac{x^3}{3r}$ ; ou en faisant x=r, on aura  $\frac{1}{7}r^2$ .  $mcu \vee D$  pour la résistance qu'éprouve toute la sphere. Dans le cylindre on a  $\frac{da}{\sqrt{da^2+da^2}} = 1$ . Donc  $\frac{ada^2}{\sqrt{da^2+da^2}} = ada$ ; quantité dont l'intégrale est  $\frac{1}{3}a^2 = \frac{1}{r}r^2$ , & la résistance seux tiers de celle du cylindre de même diametre. Si nous mettons  $\frac{1}{3}a$  en place de r, a étant le diamette de la sphere, ou du cylindre, leurs résistances seront  $\frac{1}{12}a^2mcu \vee D$ , &  $\frac{1}{3}a^2mcu \vee D$ .

#### PROPOSITION XLIII.

conque, qui se meut dans un Fluide immobile.

On divisera la surface du corps en de très-petits quadrilateres, comme on l'a dit, Art. 624, & on cherchera la force positive, ou négative, qui agit sur chacune de ces petites surfaces; prenant ensuite la somme de toutes ces forces, on aura la résistance qu'éprouve tout le corps. Autrement, on peut prendre la force qui agit sur une petite surface choquante d'un quadrilatere, & l'ajouter avec celle qui agit sur la petite surface choquée qui lui correspond, ou qui est dans la même direction; & l'on aura la résistance qui provient de

la direction du mouvement. Il est évident, d'après l'Art. 555, que c'est aussi cette projection qui entre dans l'expression de la résistance, & qu'on doit prendre pour cda. On peut d'ailleurs s'en convaincre, en remarquant que, puisqu'on suppose le corps tellement submergé dans le fluide, qu'on puisse négliger a à l'égard de D, tous les points de la circonference de la zone peuvent être considérés comme à égale distance de la superficie du fluide. Ainsi la résistance que cette zone éprouve est la même que celle qu'elle éprouveroit étant développée, & réduite à une différencielle de surface plane, dont la hauteur seroit égale à celle de la zone, & dont la base seroit égale à sa circonférence; cette différencielle étant d'ailleurs ensoncée à la même prosondeur dans le fluide, étant supposée se mouvoir dans la même direction que le corps, & l'angle qu'elle forme avec cette direction étant =  $\theta = \frac{da}{\sqrt{dx^2 + dx^2}}$ , ou =  $-\frac{x}{r}$ , s'il s'agit d'une sphere (632). Cette quantité devient = l'unité, s'il s'agit d'un cylindre : car, pour ce dernier corps, la résistance se réduit à celle des bases, & alors  $\theta$  est de 90 degrés; par conséquent sin  $\theta = 1$ .

To ME I.

ces deux petits quadrilateres. Ajoutant donc cette résissance avec toutes celles qui résultent des autres quadrilateres, il est clair qu'on aura la résissance totale.

#### COROLLAIRE I.

(666.) Si  $\theta$  exprime l'angle que forme la direction horisontale avec le petit quadrilatere choquant, &  $\Theta$  celui que forme cette même direction avec le quadrilatere choqué correspondant, ou qui est dans la même direction que le premier, on aura ...  $mc\left(Da + \frac{1}{6}u\sin\theta\right)\left((D + \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}}\right) + \frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2$  pour la force qui agit sur le premier quadrilatere, & ...  $mc\left(Da - \frac{1}{6}u\sin\Theta\right)\left((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}}\right) + \frac{1}{64}u^2a\sin\Theta^2$  pour celle qui agit sur le second. Soustrayant celle-ci de la premiere, il reste  $\frac{1}{6}mcu\left(\sin\theta + \sin\Theta\right)\left((D + \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}}\right) + \frac{1}{64}mcu^2a\left(\sin\theta^2 - \sin\Theta^2\right)$ ; c'est l'expression de la résistance qu'éprouve le corps, & qui provient de l'action du Fluide sur ces deux petits quadrilateres correspondants, ou qui se trouvent dans la même ligne horisontale, parallele à la direction.

#### COROLLAIRE II.

#### COROLLAIRE III.

(668.) Si D étoit très-grand par rapport à a, cette expression se réduiroit à  $mc(\pm \frac{1}{4}D^{\frac{1}{2}}.u(\sin\theta + \sin\Theta) + \frac{1}{64}au^{2}(\sin\theta^{2} - \sin\Theta^{2})$ .

#### COROLLAIRE IV.

( 669.) Si la partie antérieure du corps étoit égale & semblable

<sup>\*</sup> On voit que la premiere partie de cette expression suit la raison des simples vitesses, & la seconde celle de leurs quarrés; les quantités  $\theta$ ,  $\Theta$ , a, D & c demeurant les mêmes. Cette seconde
partie est positive, lorsque sin  $\theta$  est plus grand que sin  $\Theta$ , c'est-à-dire, lorsque la partie antérieure,
ou choquante, du corps est plus aiguë que la partie possérieure, ou choquée; & elle sera négative,
si l'on a  $\theta < \Theta$ , ou si la partie antérieure du corps est moins aiguë que la partie possérieure. Ce
cas a lieu le plus généralement dans les Vaisseaux, & est aussi le plus convenable dans la pratique;
comme on le verra par la suite. Ainsi, on se rappellera que la partie de la résistance qui suit la
raison du quarré des vitesses, est négative.

Chap. V. DES RÉSISTANCES HORISON TALES. 275. I sa partie postérieure, nous autions généralement  $\theta = \emptyset$ , pour le petits quadrilateres correspondants; & l'expression de leurs résistances se réduiroit par conséquent à  $\frac{1}{3}mcusin\theta \left((D+\frac{1}{3}a)^{\frac{3}{2}}-(D-\frac{1}{3}a)^{\frac{1}{3}}\right)$ , ou à  $\frac{1}{3}mcusin\theta \left(1-\frac{a^2}{96D^2}-\frac{a^4}{2048D^3}-\mathcal{E}c.\right)$ ; expression qui, comme

on voit, suit la raison des simples vitesses.

# COROLLAIRE V.

(670.) Si a étoit très-petit par rapport à D, cette expression deviendroit  $=\frac{1}{2}mcuD^{\frac{1}{2}}$  a sin  $\theta$ .

### SCOLIE.

(671.) Pour tenir compte de la dénivellation du Fluide, on calquiera les forces qui agissent sur les petits quadrilateres antérieurs,
ou choquants, auxquels parvient l'élévation, ou l'intumescence, du
même Fluide. On calculera de même celles que ne doivent point
éprouver les quadrilateres possérieurs, ou choqués, à cause du creux,
ou de la cavité, qui se forme à la partie possérieure, comme on l'adit, Art. 594. Les unes & les autres doivent s'ajouter à la résistance
déterminée ci-dessus les premières s'ajoutent, parce qu'elles agissent essertivement contre la direction du mouvement; & les secondes, parce qu'ayant été soustraites dans le calcul précédent, il saut
les ajouter de nouveau : les prémières sont  $mc(Da - \frac{1}{4}u \sin\theta ((D + \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin\theta^2)$ , & les secondes  $mc(Da - \frac{1}{6}u \sin\theta ((D + \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin\theta^2)$ .

# COROLLAIRE V.I.

conséquent la résistance horisontale qui résulte de la dénivellation fera  $=\frac{mu^4\int c fin^{84}}{6.64^4}$ .

# COROLLAIRE VII.

(673.) La résissance horisontale qui provient de la dénivellation, sera donc généralement, dans cette supposition, comme la quatrieme puissance de la vitesse.

# COROLLAIRE VIII.

(674.) La résissance horisontale qui agit sur un corps quelconque, sera donc aussi, en général, comme trois quantités; une qui est comme les simples vitesses, l'autre comme leurs quarrés, & la troisseme comme leurs quarriemes puissances.

# CHAPITRE VI.

Des Résistances verticales qu'éprouvent les corps, lorsqu'ils se meuvent dans des Fluides; ou au contraire, lorsque ce sont les Fluides qui se meuvent contre les corps qui sont en repos.

# PROPOSITION XLIV.

(675.) I ROUVER la résissance verticale qu'éprouve un parallélipipe pede restangle, lorsqu'il se trouve entiérement submergé dans le Fluide, en supposant que dans son mouvement il conserve toujours deux côtes parallèles à l'horison, & que le côté supérieur soit abaissé audessous de la superficie du Fluide, à une prosondeur égale ou plus grande que us sint de superficie du Fluide, à une prosondeur égale ou plus grande que la sint de superficie du Fluide.

La force qu'éprouveront les deux côtés verticaux devient zéro, parce qu'on a pour eux cos m=0, ce qui rend l'expression de l'Ast. 616  $m^b = 0$  (Da  $\sin \omega^2 + \frac{1}{4}a^2 \sin \omega^2 + \frac{1}{6}\sin \omega \cdot \sinh ((D+a)^2 - D^2) + \frac{1}{6}au^2 \sin \theta^2) = 0$ .

La force qui agit sur les deux côtés horisontaux est (618.) =  $mbe(D^2 \sin \omega + \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ ; expression dans laquelle be marque l'aire, ou la surface des côtés, & D la distance verticale du côté à la superficie du Fluide. Comme les deux côtés horisontaux du parallélipipede sont à des prosondeurs différentes, la valeur de D n'est pas.

la même pour les deux; supposons que D soit la profondeur à laquelle est submergé le côté supérieur, & D+a celle à laquelle est submergé l'inférieur, a marquant ainsi la hauteur du parallélipipede; nous aurons  $mbe((D+a)^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{2} u \sin \theta)^2$ , pour la force qui agit sur le côté inférieur; &  $mbe(D^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{2} u \sin \theta)^2$  pour celle qui agit sur le supérieur. Soustrayant l'une de ces expressions de l'autre, la différence  $mbe(\pm a \sin \omega^2 + \frac{1}{4} u((D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}}) \sin \omega \sin \theta)$  exprimera la résistance verticale qu'éprouve le parallélipipede; le signe + ayant lieu dans le cas où il se mouvera de haut en bas, & le signe - dans celui où il se mouvera vers le haut.

#### COROLLAIRE I.

#### COROLLAIRE II.

(677.) Si, outre cette condition, on avoit a=0, ou si le parallélipipede se réduisoit à un plan horisontal, la résissance verticale qu'éprouveroit ce plan, deviendroit  $=\frac{1}{2}mbeu D^{\frac{1}{2}}$  sin  $\theta$ .

# COROLLAIRE. III.

(678.) La même chose arrivera, si D est très-grand à l'égard de a, de sorte qu'on puisse négliger cette quantité sans erreur sensible, comme il arrive dans les corps qui tombent dans l'air, près de la surface de la terre.

# COROLLAIRE IV.

(679.) Si le mouvement est vertical, on aura sin  $\theta = 1$ , & la résistance se réduira à mbe  $(\pm a + \frac{1}{4}u((D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})$ .

# COROLLAIRE V.

(680.) Si le mouvement est horisontal, on aura sin θ=0: alors la résistance verticale sera = mbea; quantité qui exprime le poids d'un volume de Fluide égal à celui du parallélipipede.

#### COROLLAIRE VI.

(681.) La même chose arrivera encore, si le parallélipipede ne

se meut point, ou si l'on a u=0; car la résistance se réduit également à mbea.

## COROLL'AIRE VII.

(682.) La résistance sera = 0, si, le mouvement se faisant vers le haut, on a  $u = \frac{4^a \sin \omega}{(D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})\sin \omega}$ ; & elle sera négative, si l'on a  $u < \frac{4^a \sin \omega}{(D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})\sin \omega}$ . Dans le cas où c'est le parallélipipede qui qui se meut, & non le Fluide, la résistance sera = 0, si l'on a  $u = \frac{4^a}{(D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})\sin \omega}$ ; & elle sera négative, si  $u < \frac{4^a}{(D+a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}})\sin \omega}$ .

(683.) Si c'est le Fluide qui se meut, & non le parallélipipede, un auta  $\int u \theta = co \int \omega$ ; & la résistance verticale se réduira à . . .  $mbe \left( \pm a \sin \omega^2 + \frac{1}{2} u \left( (D + a)^{\frac{1}{2}} + D^{\frac{1}{2}} \right) \sin \omega \cdot co \int \omega \right)$ . On remarquera cependant que cette expression n'est légitime que lorsque la vîtesse u est la même pour les deux surfaces supérieure & insérieure.

# COROLLAIRE IX.

(684.) Comme ce cas exige que le parallélipipede soit entiérement submergé dans le Fluide, comme on l'a supposé dans l'énoncé de la Proposition, il est essentiel de remarquer que la formule ne peut s'étendre que jusqu'au cas dans lequel on a  $D^{\frac{1}{2}}$  sin  $\omega - \frac{1}{2}u\sin\theta = 0$ , lorsque le mouvement se fait de haut en bas; ou jusqu'à celui où l'on a  $(D+a)^{\frac{1}{2}}$  sin  $\omega - \frac{1}{2}u\sin\theta = 0$ , lorsque le mouvement se fait vers le haut. Dans le premier cas, la résistance sera  $\omega$  sur dans le servers le haut. Dans le premier cas, la résistance sera  $\omega$  sur dans le servers le servers le servers  $\omega$  dans le servers le servers le servers le servers  $\omega$  sur des  $\omega$  sin  $\omega$ 

# COROLLAIRE X.

(685.) Si l'on suppose que le parallélipipede se réduise à un plans afin d'avoir la même vîtesse pour l'une & l'autre surface, ce qui donne a=0, la résistance sera  $=\frac{1}{4}mbeu(\frac{u \, fin \, \theta}{4 \, fin \, \theta})$  sin  $\omega$  sin  $\theta=\frac{1}{4}mbeu^2$  sin  $\theta^2$ .

## PROPOSITION XLV.

(686.) Trouver la résissance qu'éprouvera le même parallélipipede reclangle qui se meut, comme il a été dit dans la Proposition précédente, lorsque sa surface supérieure est hors du Fluide.

Dans ce cas, la réfistance est égale à la force qui agit sur la furface inférieure, laquelle force  $= mbe(a^{\frac{1}{2}} \int in \omega \pm \frac{1}{2} u \int in \theta)^2$ , a marquant la hauteur verticale, dont le parallélipipede est ensoncé dans le Fluide.

#### COROLLAIRE I.

(687.) Si c'est le parallélipipede qui se meut, & non le Fluide, on aura sin a = 1, & la résistance deviendra  $= mbe(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}u \sin \theta)^2$ .

#### COROLLAIRE II.

(688.) Si, de plus, le mouvement se fait verticalement, alors sin  $\theta = 1$ , & la résistance devient  $= mbe(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}u)^2$ .

#### COROLLAIRE III.

(689.) Si, dans le cas présent, la vitesse u étoit celle que pourroit acquérir le Fiuide en tombant de la hauteur a, alors  $\sqrt{a} = \frac{1}{4}u$ :
donc la résissance sera  $= mbe \left(\frac{1}{4}u \pm \frac{1}{8}u\right)^2 = \frac{1}{64}mbeu^2\left(1 \pm 1\right)^2$ ; ou  $mbe(\sqrt{a} \pm \sqrt{a})^2 = mbea\left(1 \pm 1\right)^2$ ; c'est-à-dire que lorsque le mouvement se fait de haut en bas, la résissance est = 4mbea; & dans le
cas où il se fait vers le haut, elle est = 0.

# COROLLAIRE IV.

(690.) Si le parallélipipede ne se meut pas du tout, alors u=0, & la résistance devient = mbea.

#### COROLLAIRE V.

(691.) Si le mouvement est horisontal, alors fin  $\theta = 0$ , & la réfissance devient pareillement = mbea.

# COROLLAIRE VI.

(692.) Si c'est le Fluide qui se meut, & non le parallélipipede, on aura  $\sin \theta = \cos \omega$ ; par conséquent la résistance se réduira à mbe  $(a^{\frac{1}{2}} \sin \omega \pm \frac{1}{2} u \cos \omega)^2$ .

PLANC, III.

# COROLLAIRE VII.

(693.) Si, de plus, on avoit  $fin \omega = 0$ , ou si le Fluide se mouvoit verticalement, la résistance seroit  $= \frac{1}{64}mbu^2e$ ; ou = mbea; à cause que  $\frac{1}{64}u^2 = a$ .

# CHAPITRE VII.

De la quantité dont les dénivellations du Fluide, causées par quelques surfaces, alterent la force, & par conséquent les resistances qu'éprouvent d'autres surfaces.

#### PROPOSITION XLVI.

(694.) LA dénivellation d'un Fluide qui provient de l'action d'une furface quelconque, s'étend tout autour de cette surface, en formant une parabole égale & semblable.

Fra. 64.

Soit PF la dénivellation qui provient du mouvement d'une surface; CD étant la superficie du Fluide, & FD la parabole qui le termine: il saut nécessairement qu'il se forme une parabole CF égale & semblable à la premiere, de l'autre côté de PF. Car c'est de l'élévation FP, & de la gravité qu'elle communique à toutes les particules du Fluide, que se forme la parabole FD; & les particules en FC devant acquérir une gravité égale, il doit se former une autre parabole FC égale & semblable à la premiere. On peut saire le même raisonnement pour tout le tour de la dénivellation PF: donc il doit se former une semblable parabole tout autour de cette dénivellation.

## COROLLAIRE I.

(695.) Cette regle est générale, pour une surface quelconque, choquante ou choquée, verticale, inclinée, ou horisontale.

#### COROLLAIRE II.

(696.) Si c'étoit le corps AG qui, par son mouvement, produisit la dénivellation; & si ce corps est tel, que PG soit moindre, que PC = PD: ce corps n'empêchera point que la dénivellation CGB n'ait lieu, quoique la dénivellation BGPF ne paroisse pas, le corps en occupant la place.

COROLLAIRE III.

# COROLLAIRE III.

(627.) Les dénivellations doivent par conséquent produire des forces politives, ou négatives, qui agissent sur les autres surfaces qu'elles environnent, ou auxquelles elles atteignent, & modifier les forces dont ces surfaces éprouveroient l'action sans cette circonstance. Etles altéreront également la vitesse avec laquelle le le Fluide jailliroit par un orifice ouvert dans les mêmes surfaces.

#### COROLLAIRE

(698.) Si la surface est plane, on aura  $PC = PD = u \sin \theta$  (597.), O désignant l'angle que sorme la surface avec la direction du mouvement.

# Proposition X LVII.

(699.) Trouver la vitesse avec laquelle le Fluide jaillira par un orifice ouvert dans une surface, en ayant égard à l'effet que produit sur elle la dénivellation produite par une autre surface.

La vîtesse que prend un Fluide qui sort par un orifice quelconque. a un certain rapport avec la haureur de la dénivellation, dans la Verticale du même orifice. Or il u' sin 82 étant la hauteur de la dénivellation, toutes les particules du Fluide, placées dans la même verticale, prennent la vîtesse u sin θ: donc, en général, si l'on connoît la hauteur de la dénivellation au-dessus d'un orifice, en la multipliant par 64, & extrayant la racine quarrée du produit, on aura la vîtesse que prendront les particules du Fluide, en vertu de la dénivellation (52 & 564.). Cette vîtesse étant ajoutée, ou soustraite de celle qui doit résulter de la hauteur de la superficie du Fluide au-dessus de l'orifice, on aura la vitesse réelle avec laquelle le Fluide jaillira par cet orifice.

# PROPOSITION XLVIII.

, (700.). Trouver la force horisontale qui agit sur une surface plane choquante, qui est entiérement submergée dans le Fluide, en ayant égard à la dénivellation que produit une autre surface également choquante.

Soit CL la surface choquante qui éprouve l'action de la force. qu'on cherche; CN celle qui cause la dénivellation; OQ la super- Fio. 6; ficie du Fluide; OANQ la dénivellation qui résulte du mouvement de la surface NC; & OFED celle qui résulte du mouvement de LC;

TOME I.

cette derniere dénivellation étant supposée moindre que la premiere, à cause que l'angle sormé par CN avec la direction du mouvement, est plus grand que celui formé par LC, avec la même direction. Soit, de plus, dans la verticale BCT, BC=D, CG=x, l'horifontale GH sera =  $\frac{x \cos x}{\sin x}$ , la verticale HK = D + x, & KI., la déniz vellation correspondante au point  $H_1 = \frac{1}{64} OK^2 = \frac{1}{64} (BO - BK)^2 = \frac{1}{64} ($ (u sin @ = \frac{x \cos s}{\langle n \cdot \cos \langle \text{ fin \cdot \cos \cos \cos \cos \cdot \cos \cdot \cos \cdot mouvement avec CN: ensorte que la vîtesse avec laquelle le Fluide jaillira par l'orifice fait en H, sera =  $8(D+x)^{\frac{1}{2}}+u \sin \Theta = \frac{x\cos \theta}{\sin x}$ . La force horisontale qui agit sur une dissérencio-dissérencielle en Hsera donc=m.dc.dx  $(D+x)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{6}(u \int in\Theta - \frac{x \cos(x)}{\int in \cdot x})$  ou la quantité c étant constante, la force qui agit sur une dissérencielle sera = ....  $mc.dx ((D+x)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{2}(u \sin \Theta - \frac{x \cos \theta}{\sin \theta}))$ ; quantité dont l'intégrale est eft =  $mc(Dx + \frac{1}{4}x^2 + \frac{1}{4}u((D+x)^{\frac{1}{4}} - D^{\frac{1}{4}}) fin\Theta) + \dots$  $mc\left(\frac{u^2x}{64}\sin\Theta^2-\left(\frac{1}{10}(D+x)^{\frac{6}{2}}-\frac{1}{6}D(D+x)^{\frac{6}{2}}+\frac{1}{15}D^{\frac{6}{2}}\right)\frac{\cos f}{\sin x}\right)$ .  $mc(\frac{ux^2 \sin \Theta \cdot \cos f \cdot \frac{x^3 \cos f \cdot v^2}{3.64 \sin v^2})^*$ . Cette intégrale exprimera la force horisontale qui agit sur la surface HC, en supposant que la droite où

<sup>\*</sup> Il est très-aisé de trouver cette intégrale; nour cela il ne faut que développer la quantité différencielle, en este duant les opérations indiquées, & l'on aura.  $mc \left( Ddx + xdx + \frac{1}{4}u \sin\Theta dx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{u^2 \sin\Theta^2}{64} dx - \dots \frac{u \sin\Theta}{32 \sin n} xdx + \frac{cof^n}{64 \sin^n x^2} x^2 dx \right)$ : quantité qui s'integre comme une suite de monomes, excepté le quatrieme terme qui échappe à la regle fondamentale. L'intégrale est donc  $mc \left( Dx + \frac{1}{4} x^2 + \frac{1}{6} u \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} \sin\Theta \right) + mc \left( \int -\frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} \right) + \dots$   $mc \left( \frac{u^2 x}{64} \sin\Theta^2 \right) - mc \left( \frac{ux^2 \sin\Theta}{04 \sin^n x} \cos n \right) + mc \left( \int -\frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} \right) + \dots$ ne pourroit tomber que sur l'expression  $\int -\frac{cof}{4} \frac{x}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ . Pour avoir cette intégrale, je sais D + x = y, & j'en tire x = y - D. Confidérant que xdx vient, à un multiplicateur constant près, de la différenciation de  $x^2$ , je quarre cette équation, & j'ai  $x^2 = v^2 - 2Dy + D^2$ , d'où je tire, en différenciant, & divisant par 2, xdx = ydx - Ddy. SubBituant cette quantité dans la différencielle, j'ai  $-\frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} = -\frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} y^{\frac{1}{2}} dy + \frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} Dy^{\frac{1}{2}} dy$ , d'où dont l'intégrale est  $= -\frac{1}{10} \frac{cof^n}{\sin n} y^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D_s y^{\frac{1}{2}}$ . Mettant donc pour y sa valeur D + x, on a  $\int -\frac{1}{4} \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ , (Voyez la quantité  $\int \frac{cof^n}{\sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ , (Voyez la quantité  $\int \frac{cof^n}{6 \sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ , (Voyez la quantité  $\int \frac{cof^n}{6 \sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ , (Voyez la quantité  $\int \frac{cof^n}{6 \sin n} xdx \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}} + \frac{cof^n}{6 \sin n} D \left( D + x \right)^{\frac{1}{2}}$ , (Voyez la quantité  $\int \frac{cof^n}{6 \sin n} xdx \left( D$ 

Chap. VII. DES ALTÉR. CAUSÉES PAR LES DÉNIVEL. 283 les deux surfacés serencontrent, c'est-à-dire, leur intersection C, soit. horisontale. Si l'on fait maintenant  $x = CT = \frac{RT \sin x}{col^2 x} = \frac{FF \sin x}{col^2 x}$ u sin " (sin \( \text{-sin} \theta \). I, \( \theta \) exprimant l'angle que fait la direction du mouvement avec la ligne CL, EF étant l'espace dont une dénivellation s'étend sur l'autre, on aura la force horisontale qui agit sur la furface  $CR_n = m(\frac{Du fiz*(fin \Theta - fin \theta)}{cof*} + \frac{u^2 fin*2(fin \Theta - fin \theta)^2}{2 cof*}$  $\frac{1}{6}$  meu fen  $\Theta((D + \frac{u \sin u \cdot (\sin \omega - \sin \theta)}{2})^{\frac{1}{2}} - L^{\frac{1}{2}})$ me cof " (D+ whin " (fin + fin !)) (701.) La force horisontale qui agira sur la surface CR, & qui résulte de la dénivellation produite par cette surface, est (611.)  $mc(Dx+\frac{1}{4}x^2+\frac{1}{6}u((D+x)^{\frac{1}{2}}-D^{\frac{1}{2}}) \int_{\Omega} n\theta+\frac{1}{6x}u^2x \int_{\Omega} n\theta^2) = \cdots$  $m c \left(\frac{Du \int_{cof}^{in} \pi}{cof} \left(\int_{cof}^{in} \Theta - \int_{cof}^{in} \theta\right) + \frac{u^2 \int_{cof}^{in} \pi^2 \left(\int_{cof}^{in} \Theta - \int_{cof}^{in} \theta\right)^2}{2 \cos \pi^2}\right) +$ "meu fin  $\theta((D+\frac{u \sin n}{\cos n}(fin \Theta-fin f)^{\frac{1}{2}}-D^{\frac{1}{2}})+\frac{meu fin \theta^{2} fin \eta}{64 \cos n}(fin \Theta-fin \theta),$ en mettant pour x sa valeur (700, & la Note.). Donc, en soustrayant cette valeur de la force trouvée ci-dessus, il restera l'excès de force! horisontale que lui communique la dénivellation de l'autre surface; & cet excès est =  $\frac{1}{6}mcu(\int in\Theta - \int in\Theta)((D + \frac{u \sin u}{column}) \int in\Theta - \int in\Theta)^{\frac{3}{2}} - D^{\frac{3}{2}}$ trieme partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Art. 91.). Substituant maintenant cette quantité dans l'intégrale précédente, on aura l'intégrale complette = .  $mc(Dx + \frac{1}{2}x^2 + \frac{1}{6}u(D+x)^{\frac{1}{2}} fin \Theta) + mc\left(\frac{u^2x}{64} fin \Theta^2 - \left(\left(\frac{1}{10}(D+x)^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{6}D(D+x)^{\frac{3}{2}}\right)\frac{cof \pi}{fin \pi}\right)$ +H; en désignant par H la quantité constante qui complette l'intégrale. Pour trouver la valeur de cette constante, je considere que l'intégrale reprélentant la résistance qu'éprouve la surface NCL, elle doit s'évanouir au point C; c'est-à-, dire, lossque x = 0; on sura donc  $mc(\frac{1}{6}uD^2) + mc(\frac{1}{6}D(D^2) - \frac{1}{10}D^2)\frac{cof n}{fin n} + H = 0$ ; cg qui donne, en transposant & réduisant,  $H = mc(-\frac{1}{3}u D^{\frac{1}{3}}) + mc(-\frac{1}{15}D^{\frac{1}{3}}) \frac{cof \pi}{fin \pi}$ . Substituant donc cette valeur de H dans l'intégrale, on a l'expression même de l'Auteur. \* Car  $BO = u fin \Theta$ , & BD = OM = u fin 6 (597.) : donc <math>BO - OM = BM = EF =En  $\Theta = fin \theta$ ); & per confequent  $\sigma = CT = \frac{EF \cdot fin n}{cof n} = \frac{u fin n}{cof n}$  (  $fin \Theta = fin \theta$ ).

151 1

284 EXAMEN MARITIME, Liv. II.

me cof •  $\left(\frac{1}{10}\left(D + \frac{u \sin \theta}{cof \theta}\left(\sin \Theta - \sin \theta\right)\right)^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{6}D\left(D + \frac{u \sin \theta}{cof \theta}\left(\sin \Theta - \sin \theta\right)\right)^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{11}D^{\frac{1}{2}}\right)$   $+ \frac{mcu^{3} fin \theta}{3.64 cof \theta}\left(\sin \Theta - \sin \theta\right)^{2}\left(\sin \Theta + 2 fin \theta\right).$ COROLLAIRE II.

(702.) La force horifontale qui agit sur toute la surface CL, en vertu de la dénivellation qu'elle produit elle seule, est (611.) =  $mc(Da + \frac{1}{6}a^2 + \frac{1}{6}u\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2)$ , a exprimant toute la hauteur verticale de la même surface : donc, en ajoutant cette quantité à l'excès de force horisontale que lui communique l'autre surface, toute la force horisontale qui agit sur la surface CL, fera =  $mc(Da + \frac{1}{6}a^2 + \frac{1}{6}u\sin\theta((D+a)^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2) + \dots$   $\frac{1}{6}mcu(\sin\Theta - \sin\theta)((D + \frac{u\sin\theta}{cof\theta}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) - \dots$   $\frac{mc}{6n\pi}(\frac{1}{16}(D + \frac{u\sin\theta}{cof\theta}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{16}D(D + \frac{u\sin\theta}{cof\theta}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{16}D^{\frac{1}{2}})$   $+ \frac{mcu^3\sin\theta}{3.64cof\theta}(\sin\Theta - \sin\theta)^2(\sin\Theta + 2\sin\theta).$  Scolules

(703.) Après l'intégration, nous avons substitué  $x = \frac{u \int_{cof}^{ln} (\int_{cof}^{ln} \Theta - \int_{ln}^{ln} \theta)$  asin d'avoir la force horisontale qui agit sur la surface CR, comprise entre les points C & R, ce dernier point correspondant à la verticale FR qui passe par F, extrémité de l'espace auquel s'étend la plus grande élévation au-dessus de la moindre. Mais cela ne doit s'entendre que pour le cas où la verticale FR coupe la surface CL, dans un point comme R: si CL étoit moindre que CR, alors il ne faudroit substituer pour x que sa valeur légitime, laquelle seroit  $k \int_{ln}^{ln} x$ , k marquant la longueur de la surface CL.

# SCOLIE II.

(704.) Si BT est moindre que BC, ou si la surface CL tombe dans la partie qui est au-dessus de l'horisontale du point C, les guantités x, a & surface fin n seront négatives; ainsi il faudra, dans ce cas, avoir attention de faire, dans les formules précédentes, les changements qu'exigent ces circonstances.

# PROPOSITION XLIX.

(705.) Trouver la force horisontale qui agit sur une surface plane.

Chap. VII. DES ALTÉR. CAUSÉES PAR LES DÉNIPEL. 285 choquée, qui est entiérement submergée dans le Fluide, en ayant égard à la dénivellation produite par une autre surface également choquée.

Cette proposition ne differe de la précédente, qu'en ce que KI,  $\mathcal{E}$  par conséquent  $\frac{1}{6}(u \sin \theta - \frac{x \cos \theta}{\sin \theta})$ , est négative. Changeant donc les signes des produits correspondants, on aura la force horisontale qui agit sur la surface  $CR^* = \frac{u^* \sin \theta}{\cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta) + \frac{u^* \sin \theta}{2 \cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta)^2 - \frac{u^* \sin \theta}{\cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta)^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{2}D(D + \frac{u \sin \theta}{\cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta))^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}D^{\frac{1}{2}}) + \dots$   $mc \frac{\cos \theta}{\sin \theta} (1 - \frac{u \sin \theta}{\cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta))^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{2}D(D + \frac{u \sin \theta}{\cos \theta} (\sin \Theta - \sin \theta))^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}D^{\frac{1}{2}}) + \dots$   $H \frac{mcu^3 \sin \theta}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta^3) = \frac{1}{3.64 \cos \theta} (\sin \Theta^3 - \sin \theta) = \frac{1}{3.64$ 

(706.) Par les mêmes raisons, l'excès de force horisontale que lui communiquera la dénivellation de l'autre surface, sera = ...  $mc\left(-\frac{1}{6}u\left(\int \ln\Theta-\int \ln\theta\right)\left(D+\frac{u \sin\theta}{cof\theta}\left(\int \ln\Theta-\int \ln\theta\right)\right)^{\frac{1}{2}}-D^{\frac{1}{2}}\right)+\dots$   $\frac{mc\cos\theta}{\sin\theta}\left(\frac{1}{10}\left(D+\frac{u \sin\theta}{cof\theta}\left(\int \ln\Theta-\int \ln\theta\right)\right)^{\frac{1}{2}}-\frac{1}{10}D\left(D+\frac{u \sin\theta}{cof\theta}\left(\int \ln\Theta-\int \ln\theta\right)\right)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{11}D^{\frac{1}{2}}\right)$   $\frac{mcu^{3}\sin\theta}{3.64\cos\theta}\left(\int \ln\Theta-\int \ln\theta\right)^{2}\left(\int \ln\Theta+2\sin\theta\right)$ C or of L L A I R E I I.

(707.) Par la même raison, la sorce horisontale qui agira sur la surface CL, sera = $mc(Da + \frac{1}{6}a^2 - \frac{1}{6}u \sin\theta((D+a)^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) + \frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2)$   $\frac{1}{6}mcu(\sin\Theta - \sin\theta)((D + \frac{u\sin\theta}{cosn}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} - D^{\frac{1}{2}}) + \dots$   $\frac{mc\cos\theta}{\sin\theta}(\frac{1}{10}(D + \frac{u\sin\theta}{cosn}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{6}D(D + \frac{u\sin\theta}{cosn}(\sin\Theta - \sin\theta))^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{15}D^{\frac{1}{2}})$   $+ \frac{mcu^3\sin\theta}{3.64\cos\theta}(\sin\Theta - \sin\theta)^2(\sin\Theta + 2\sin\theta).$ 

PROPOSITION L.

(708. (Trouver la force hor: sontale qui agit sur une surface plane choquée, qui est entiérement submergée dans le l'uide, en ayant égard à la dénivellation que produit une autre surface plane choquante.

La vîtesse avec laquelle le Fluide jaillira par l'orisice H, & qui résulte de la dénivellation que produit la surface choquante NC, est, par ce qui a été dit, Art. 700,  $=8(D+x)^{\frac{1}{2}}+u\sin\Theta-\frac{x\cos\sigma}{\sin\theta}$ ;

<sup>\*</sup> Pour plus de facilité dans ce changement de signes, Voyez la premiere note de l'Art. 7004

mais en supposant maintenant que la surface CL est choquée, ou qu'elle fuit le Fluide avec la vîtesse u sin 0, le Fluide aura cette vîtesse de moins, & il en sortira moins par l'orihce H. La vitesse effective du même Fluide sera donc = ...  $8(D+x)^{\frac{1}{2}}+u(\sin\Theta-\sin\theta)-\frac{x\cos\theta}{\sin\theta}$ ; expression qui ne differe de la premiere qu'en ce que sin O-sin \theta y tient la place qu'occupe sin O seul dans la premiere. Ce problème se résoudra donc, en substituant, dans l'expression donnée, Art. 700, sin  $\Theta$  — sin  $\theta$  en place de sin  $\Theta$ seul, & la force horisontale qui agit sur la surface CR, sera =  $mc(Dx + \frac{1}{2}x^2 + \frac{1}{6}u(fin \Theta - fin \theta)((D + x)^{\frac{2}{3}} - D^{\frac{1}{3}}) + \frac{1}{64}u^2x(fin \Theta - fin \theta)^2)$  $\left(\frac{1}{10}(D+x)^{\frac{1}{2}}-D(D+x)^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{11}D^{\frac{1}{2}}\right)-mc\left(\frac{ux^{2}cofn}{64 fin u}(fin\Theta-fin\theta)-\frac{x^{3} cofu^{2}}{3 64 fin u^{2}}\right)$ Substituant maintenant la valeur de  $x = CT = \frac{RT fin}{cof} = \frac{BO fin}{cof}$  $\frac{u \sin \cdot \cdot \sin \Theta}{\cos t}$ , pour le cas où CL est = ou > CR, la force horisontale qui agit sur la surface CR, sera  $= \cdot \cdot \cdot$  $mc\left(\frac{Dufin * fin\Theta}{cof *} + \frac{u^2fin *^2 \cdot fin\Theta^2}{2 \cdot cof *^2} + \frac{1}{6}u(fin\Theta - fin\Theta)\left(\left(D + \frac{u \cdot fin * \cdot fin\Theta}{cof *}\right)^{\frac{3}{6}} - D^{\frac{1}{6}}\right)\right)$  $\frac{mc \cos f}{fin \cdot 1} \left( \frac{1}{10} \left( D + \frac{u fin \cdot u fin \cdot \Theta}{cof \cdot 1} \right)^{\frac{5}{2}} - \frac{1}{6} D \left( D + \frac{u fin \cdot fin \cdot \Theta}{cof \cdot u} \right)^{\frac{3}{6}} + \frac{1}{15} D^{\frac{5}{2}} \right) +$ mcu fin u((fin \(\theta\)) - fin \(\theta\) 3.64. CU/ 1

(709.) La force horisontale qui agit sur la surface CR, & qui résulte de la dénivellation que cette surface produit, est (611.) =  $mc\left(\frac{Du \sin v \cdot \sin \Theta}{cos n} + \frac{u^2 \sin v^2 \cdot \sin \Theta^2}{2 \cos n n^2} - \frac{1}{6} u \sin \theta \left((D + \frac{u \sin v \sin \Theta}{cos n})^{\frac{3}{2}} - D^{\frac{3}{2}}\right)\right) + \dots$   $mc\left(\frac{u^3 \sin v \cdot \sin \Theta \cdot \sin \theta^2}{2 \cos n n^2}\right) \cdot donc, en soustrayant cette valeur de la force trouvée ci-dessus, il restera la force horisontale que lui communique la dénivellation de l'autre surface, laquelle sera = <math>mc\left(\frac{1}{6} u \sin \Theta \left((D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{cos n}\right)^{\frac{3}{2}} - D^{\frac{1}{2}}\right)\right) - \frac{mc \cos n}{\sin n \cos n} \left(\frac{1}{10} \left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n}\right)^{\frac{3}{2}} - \frac{1}{6} D\left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n}\right)^{\frac{3}{2}} + \frac{1}{15} D^{\frac{1}{2}}\right) + \dots$   $\frac{mc \cos n}{\sin n \cos n} \left(\frac{1}{10} \left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n \cos n}\right)^{\frac{3}{2}} - \frac{1}{6} D\left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n \cos n}\right)^{\frac{3}{2}} + \frac{1}{15} D^{\frac{1}{2}}\right) + \dots$   $\frac{mc \cos n}{\sin n \cos n} \left(\frac{1}{10} \left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n \cos n}\right)^{\frac{3}{2}} - \frac{1}{6} D\left(D + \frac{u \sin v \cdot \sin \Theta}{\cos n \cos n}\right)^{\frac{3}{2}} + \frac{1}{15} D^{\frac{1}{2}}\right) + \dots$ 

COROLLAIRE

COROLLAIRE I.

(710.) La force horisontale qui agit sur toute la surface CL, & qui résulte de la dénivellation qu'elle produit elle seule, est (611.) =  $mc(Da+\frac{1}{2}a^2-\frac{1}{6}u\sin\theta((D+u)^{\frac{1}{2}}-D^{\frac{1}{2}})+\frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2)$ , a exprimant

Chap. VII. DES ALTÉR. CAUSÉES PAR LES DÉNIVEL. 287 toute la hauteur verticale de la même surface : donc, en ajoutant cette quantité à celle que hi communique l'autre surface, la force horisontale entiere qui agit sur cette surface CL, sera =  $mc(Da+\frac{1}{2}\hat{a}^2-\frac{1}{6}u\sin\theta)((D+a)^{\frac{1}{2}}-D^{\frac{1}{2}})+\frac{1}{64}u^2a\sin\theta^2)+\dots$ 2 mcu  $\sin\Theta((D+\frac{u\sin\theta\sin\theta}{\cos\theta})^{\frac{1}{2}}-L^{\frac{1}{2}})$ mccos  $m(\frac{1}{16}(D+\frac{u\sin\theta\sin\theta}{\cos\theta})^{\frac{1}{2}}-\frac{1}{6}D(D+\frac{u\sin\theta\sin\theta}{\cos\theta})^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{16}L^{\frac{1}{2}})+\dots$ mccos  $m(\frac{1}{16}(D+\frac{u\sin\theta\sin\theta}{\cos\theta})^{\frac{1}{2}}-\frac{1}{6}D(D+\frac{u\sin\theta\sin\theta}{\cos\theta})^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{16}L^{\frac{1}{2}})+\dots$ mccu sin  $\Theta$  (sin  $\Theta$ —3 sin  $\theta$ ).

#### SCOLIE I.

(711.) Après l'intégration, nous avons substitué, à la place de x, la quantité  $\frac{u \sin n \cdot f \cdot \Theta}{cof n}$ , pour le cas où RC est = ou < CL; mais si RC étoit > CL, il faudroit substituer pour x sa valeur légitime, qui sera  $k \sin n$ ; k marquant la longueur de CL.

#### SCOLIE II.

(712.) Si BT étoit moindre que BC, ou si la surface CL tomboit au-dessus de l'horisontale du point C, les quantités x, a & sin n seroient négatives; par conséquent les signes correspondants doivent être changés dans les formules. On peut se représenter ce cas, en imaginant la surface choquée étendue jusqu'à sortir du Fluide, comme si au lieu de la position CL, elle avoit la position CV.

# SCOLIE III.

(713.) Lorsque la surface choquée s'étend jusqu'au dehors du Fluide, il se présente deux cas très-distincts; un lorsqu'elle coupe la droite OR plus bas que le point O, lequel a déjà été résolu dans la Proposition précédente & ses Corollaires: l'autre cas est celui où cette surface coupe la droite OB, & la dénivellation OA. On résoudra ce cas dans le Corollaire suivant.

## SCOLIE IV.

(714) La quantité  $\frac{x \cos n}{\sin n}$  qui entre dans l'expression  $\cdot \cdot \cdot \cdot \cdot$  8( $D \pm x$ )  $+ u \sin \Theta - \frac{x \cos n}{\sin n}$  de la vîtesse, est zéro, non-seulement lorsque  $\sin n = 1$ , mais encore lorsque  $\cos n$  est négatif, ou que la surface choquée tombe entre AC & NC, parce qu'entre ces deux lignes la dénivellation qui est terminée par la ligne AN parallele

PLANC. III.

à la superficie OQ, est constante, étant toujours  $=\frac{1}{64}u^2 \sin \Theta^2$ ; de sorte que le second terme de la quantité  $\frac{1}{64}(u \sin \Theta - \frac{x \cos \theta}{\sin \theta})^2$ , laquelle donnoit auparavant la valeur de KI, s'évanouit.

#### COROLLAIRE III.

#### COROLLAIRE IV.

(716.) Si l'on avoit finn = -1, il resteroit  $x = D - \frac{1}{64} u^2 (fin \Theta - fin \theta)^2$ ; & la même chose aura lieu pour tous les cas où la fursace choquée tombe entre AC & NC, sur AC, ou sur NC.

#### COROLLAIRE V.

(717.) La même surface tombant sur CN, c'est-à-dire, les deux surfaces, choquante & choquée, se réduisant à une seule surface, on a  $sin \Theta = sin \theta$ : donc, pour ce cas, on a  $sin \Theta = sin \theta$ : donc, pour ce cas, on a  $sin \Theta = sin \theta$ : ce qui montre que le Fluide se terminera à la surface OQ, demeurant parsaitement de niveau, & sans laisser la moindre cavité derrière la surface choquée.

# COROLLAIRE VI.

# COROLLAIRE VII.

(719.) Si les deux surfaces, choquante & choquée, se réduisent à une seule, on vient de voir qu'on aura x=D, & sin  $\Theta = \sin \theta$ : donc en substituant ces valeurs, on aura la force qui agit sur la surface choquée  $= -\frac{1}{2} mcD^2$ , le signe négatif exprimant que la force agit dans une direction opposée à celle de la force choquante.

COROLLAIRE VIII.

## COROLLAIRE VIII.

PLANC. III.

(720.) Si x étoit négligeable à l'égard de D, la force horisontale qui agiroit sur la surface choquée, seroit = .....  $mc(-Dx+\frac{1}{4}u(\sin\Theta-\sin\theta)L^{\frac{1}{2}}x-\frac{1}{64}u^{2}x(\sin\Theta-\sin\theta)^{2})$ ; expression qui devient =-mcDx, lorsque  $\sin\Theta=\sin\theta$ .

# PROPOSITION LI.

(721.) Trouver les forces horisontales qui agissent sur une surface choquante, ou choquée, en ayant égard à la dénivellation produite par une autre surface, lorsque ces deux surfaces sont séparées par quelque distance.

Supposons que NC soit une surface choquante, qui produise la dénivellation AO: Supposons aussi qu'en C il y ait une autre surface CG unie à la premiere, & à celle-ci une troisseme surface GH, unie avec elle en G: il est question de trouver la sorce qui agit sur cette surface, en ayant égard à la dénivellation AO. Confidérant que cette force dépend de la hauteur de la dénivellation, & que la hauteur qui correspond au point G est FB, & non AE que nous avons employée ci-dessus; il est visible qu'il ne s'agit ici que de substituer BF en place de AE, & le problème sera résolu. AE est égal à  $BF = \frac{1}{64} OE^2 = \frac{1}{64} OE^2 = \frac{1}{64} OE^2 = \frac{1}{64} (OE - EF)^2$ : donc if n'y aura qu'à substituer (OE-EF)<sup>2</sup> en place de  $\overline{OE}$ , ou OE-EF en place de OE; c'est-à-dire,  $u \sin \Theta - EF$  en place de  $u \sin \Theta$  seul, pour que les formules précédentes correspondent au cas présent. La même chose aura lieu, quoique ce soit la surface NC qui soit choquée, parce qu'on peut appliquer le même raisonnement à un cas quelconque. Si la distance horisontale EF comprise entre les deux verticales AC, BG est = q, nous n'aurons qu'à substituer u fin  $\Theta - q$ , en place de u fin  $\Theta$  seul.

# COROLLAIRE I,

(722.) La distance horisontale q étant = u sin  $\Theta$ , ou égale à touté l'amplitude de la dénivellation EO, on aura u sin  $\Theta \rightarrow q = 0$ ; & par conséquent la dénivellation ne communiquera aucune sorce qui agisse sur la surface.

# COROLLAIRE II.

(723.) Comme la même chose a lieu, lorsqu'on a  $EF > EO = u \sin \Theta$ , ou  $q > EO = u \sin \Theta$ , il s'ensuir que pour le cas où TOME I.

 $q = 0 \implies EQ = u \text{ fin } \Theta$ , on doit substituer dans les formules,  $q \ge 1$  la place de  $u \text{ fin } \Theta$ .

COROLLAIRE III.

(724.) Comme les quantités qui expriment la force que communique la dénivellation produite par l'autre surface, sont toutes affectées de la quantité u ( $\sin \Theta - \sin \theta$ ), quand il sera question de la combinaison de surfaces choquantes ou choquées entre elles, & qu'il faudra substituer  $u \sin \Theta - q$  en place de  $u \sin \Theta$  seul, toutes les quantités seront affectées par u ( $\sin \Theta - \sin \theta$ ) -q: donc si l'on avoit  $u \sin \Theta = u \sin \theta + q$ , il n'y auroit, dans ces cas, aucune sorce communicante.

### COROLLAIRE IV.

(725.) Comme la différence entre les angles 3 & 6 est très-petite dans les courbes, lorsque les dissérencielles sont peu éloignées, & comme dans celles où la distance augmente, il est nécessaire de soustraire de la dissérence des sinus de ces angles la quantité \( \frac{q}{u} : il s'ensuit que, dans les courbes, on peut négliger la force que les parties de surface se communiquent les unes aux autres, ce qui simplisiera les calculs, & les rendra plus faciles.

# PROPOSITION LIL

(726.) Trouver la résistance horisontale qu'éprouve un parallélipipede rectangle qui stotte sur un Fluide, deux de ses côtés étant paralleles à l'horison, en supposant que c'est le parallélipipede qui se meut, E non le Fluide, suivant une direction parallele à deux de ses autres côtés, dans le cas où l'on auroit a = ou > \frac{1}{4} u^2 \lin \theta^2, & en ayant égard à la force que la dénivellation produite par la surface choquante, communique à la surface choquée.

#### COROLLAIRE L.

(727.) Si la longueur du parallélipipede étoit égale, où plus grande que  $u \sin \theta$ , on substitueroit  $u \sin \theta$  au lieu de q, & la résissance qu'il éprouveroit seroit  $= mc \left(\frac{1}{3}ua^{\frac{1}{3}} \int \ln \theta + \frac{1}{3.64^3}u^4 \int \ln \theta^4\right)$ ; c'est la même que nous avons trouvée, Art. 640.

#### COROLLAIRE II.

(728.) Si l'on avoit q = 0; c'est-à-dire, si le parallélipipede se réduisoit à un plan, la résistance qu'il éprouveroit, se réduiroit à mc ( $\frac{1}{6}a^{\frac{1}{2}}u\sin\theta + \frac{1}{64}au^{2}\sin\theta^{2} + \frac{1}{6.64^{2}}u^{4}\sin\theta^{4}$ ).

# COROLLAIRE III.

(729.) La résistance qu'éprouvera le parallélipipede (727.) sera plus grande que celle qu'éprouvera le plan de la quantité ... mc ( $\frac{1}{7}a^{\frac{3}{2}}u\sin\theta - \frac{1}{62}au^{2}\sin\theta^{2} + \frac{1}{6.64^{2}}u^{4}\sin\theta^{4}$ ).

# COROLLAIRE IV.

(730.) La résistance qu'éprouve le parallélipipede, sera donc double de celle du plan, moins la quantité ½ mcau²sin θ²; ou la résistance qu'éprouve la plan est la moitié de celle qu'éprouve le parallélipipede, plus la quantité ¼ mcau²sin θ².

# COROLLAIRE V.

(731.) Si la vitesse u étoit fort petite, on pourroit négliger le

terme imcau sin \theta, comme très-petit à l'égard du premier terme imca u sin \theta, &c dans ce cas, la résissance du plan se trouveroit précisément égale à la moitié de celle du parallélipipede,

### COROLLAIRE VI.

(732.) Si le parallélipipede est tellement ensoncé dans le Fluide, que a soit négligeable à l'égard de D, la force qu'éprouvera la surface choquée, sera (720.) = mcDa; & celle qui agit sur la surface choquante étant en ce cas =  $mc(Da+\frac{1}{4}auD^{\frac{1}{4}}+\frac{1}{64}au^2)$ , la résistance qu'éprouvera le parallélipipede deviendra =  $\frac{1}{4}mcau(D^{\frac{1}{4}}+\frac{1}{16}u)$ ; ou =  $\frac{1}{4}mcauD^{\frac{1}{4}}$ , si u est fort petit à l'égard de D; résistance qui est la moitié de celle qu'il éprouve, en saisant abstraction de la dénivellation (654.).

COROLLAIRE VII.

(733.) La résistance qu'éprouve un parallélipipede dont la hauteur & la largeur sont égales, est (654) =  $\frac{1}{2}ma^2uD^{\frac{1}{2}}$ , lorsqu'on n'a point égard à la dénivellation, & lorsqu'on peut négliger a par rapport à D. La résistance qu'éprouve une sphere est (664.) =  $\frac{1}{4}a^2mcuD^{\frac{1}{2}}$ . Ces deux résistances sont donc entre elles comme 1 est à  $\frac{1}{6}c$ : mais la résistance du même parallélipipede, en ayant égard à la dénivellation, est =  $ma^2u(D^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{16}u)$ , celle qu'éprouve la sphere sera donc dans les mêmes circonstances, =  $\frac{1}{4}mca^2u(D^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{16}u)$ .

# SCOLIE I.

(734.) C'est d'après ce qui est démontré dans le Corollaire V, (731.), que, dans le calcul appliqué aux expériences rapportées dans le Scolie de la Proposition XXXVI, Art. 644, on a pris, pour la résistance que devoit éprouver la planche, la moitié de la résistance qui a lieu pour un parallélipipede.

#### SCOLIE II.

prouvent les autres corps terminés par des surfaces rectilignes, en ayant égard à la dénivellation qui altere les forces; mais ce que nous avons dit sustit d'autant plus pour notre objet, que nous nous réduirons à la considérations des surfaces courbes, dans lesquelles cette attention devient supersue.

# CHAPITRE VIII.

Des dimensions & de la figure que doivent avoir les lignes & les surfaces, pour qu'étant mues dans un Fluide, elles éprouvent la plus grande ou la moindre résistance.

#### LEMME II.

(736.) I ROUVER la ligne, ou la surface, qui jouisse d'une certaine propriété dans le plus haut, ou le plus bas, degré; ou celle qui, entre différentes lignes, ou surfaces, qui jouissent d'une certaine propriété dans un degré égal, jouisse aussi d'une autre propriété distincte dans le plus haut, ou le plus bas, degré.

Ayant divisé la ligne, ou la surface, en dissérencielles, on peut exprimer par une quantité dissérencielle la propriété dont chacune d'elles doit jouir; & comme on demande la plus grande, ou plus petite, la dissérencielle de cette quantité doit être constante : car, dans ce cas, l'expression d'une dissérencielle ne peur augmenter, qu'une autre ne diminue d'autant, cette condition étant essentielle, & absolument nécessaire, pour que la propriété dont il s'agit ne puisse être ni plus grande ni plus petite. Qu'on dissérencie donc la quantité, ou l'expression dissérencielle, qui exprime la propriété, en la divisant par la quantité commune qui multipliera tous les termes, on égalera le quotient à une quantité constante. Cetté équation étant réduite, sera celle de la ligne, ou de la surface, qui jouira de la propriété en quession dans le plus haut, ou le plus bas, degré.

Dans le cas où il s'agit de trouver une ligne, ou une surface, qui jouisse d'une certaine propriété dans le plus haut, ou le plus bas, degré, sans cesser de jouir d'une autre propriété qu'elle auroit déjà dans le même degré, les dissérencielles des deux quantités dissérencielles qui expriment les propriétés, doivent, dans ce cas, être égales entre elles, attendu que l'une ne doit point augmenter au préjudice de l'autre. Cette équation étant réduite, sera celle de la ligne, ou de la surface, qui jouira de la propriété dont il s'agit, dans le degré le plus haut, ou le plus bas, sans avoir rien perdu de celle dont elle jouissoit auparavant dans le même degré.

# PROPOSITION LIII.

(737.) Une surface plane verticale étant donnée de grandeur, & étant supposée se mouvoir horisontalement dans un Fluide immobile, trouver la figure qu'elle doit avoir pour éprouver la p' 3 grande, ou la moindre, resissance.

Soit x les abscisses mesurées verticalement depuis la superficie du Fluide, & y les ordonnées horisontales, dont la relation avec les abscisses exprime l'équation de la ligne qui termine la surface. D'après cela on voit que ydx sera une dissérencielle horisontale de la même surface, laquelle doit être constante, par la condition du problème. La résissance qu'éprouvera la même dissérencielle sera (654.) = . \frac{1}{2}myx^\frac{1}{2}dxu \signi\theta : donc, suivant le Lemme précédent (736.), nous devons égaler la dissérencielle de cette quantité à celle de ydx; mais cette dernière expression étant constante, nous pouvons substituer q à sa place, & nous aurons \frac{1}{2}mqu \signi\theta \frac{dx}{2\sigmi/x} = 0 = \frac{mq^2u \signi\theta}{4y\sigmi/x}. Donc pour que la surface éprouve la plus grande, ou la plus petite, résistance, il saut que x ou y soit infinie, & par conséquent que y, ou x, soit zéro. La surface devra donc être d'une extension horisontale infinie, & d'une prosondeur infisiment petite, pour qu'elle éprouve la moindre résistance possible.

#### COROLLAIRE.

(738.) Si la dimension de la surface dans le sens horisontal est déterminée, de saçon qu'on ne puisse nullement l'excéder, la surface qui éprouvera la moindre résistance, sera celle d'un rectangle qui se meut, ayant deux de ses côtés paralleles à l'horison.

#### PROPOSITION LIV.

(739.) Déterminer les dimensions que doit avoir la même surface verticale, ou le rectangle qui doit éprouver la plus grande, ou la moindre, résistance possible; dans le cas où l'on a égard à la dénivellation.

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 295 l'aire du rectangle doit être constante, on a  $xy = q^2$ , q exprimant une constante: donc xdy+ydx=0, ou  $dx=-\frac{xdy}{y}$ . Cette valeur étant substituée dans l'équation précédente, donne, après avoir divisé par  $mudy \sin \theta$ ,  $-\frac{1}{4}x^{\frac{3}{2}}+\frac{1}{3}x^{\frac{3}{4}}+\frac{u^3 \sin \theta^3}{3.64^2}=0$ , ou  $\frac{2u^3 \sin \theta^3}{64^2}=x^{\frac{3}{4}}$ ; d'où l'on tire  $x=\frac{u^2 \sin \theta^3(4)^{\frac{1}{3}}}{16^2}$ , &  $y=\frac{16^2 g^2}{u^2 \sin \theta^3(4)^{\frac{1}{3}}}$ . Telles sont les dimensions que doit avoir le rectangle pour éprouver la moindre résistance possible.

COROLLAIRE I.

(740.) Les dimensions du rectangle dépendent donc, non-seulement de la vitesse u avec laquelle il se meut, mais encore de l'angle sous lequel le Fluide le frappe. Plus l'une quelconque de ces deux quantités sera grande, plus doit être grande la prosondeur x, ou la dimension verticale du rectangle, & plus la largeur y, ou la dimension dans le sens horisontal, doit être petite. Ce sera le contraire lorsque ces quantités diminueront.

#### COROLLAIRE II.

(741.) La largeur infinie y que nous avons déterminée (737.) ne convient donc au rectangle, que dans le cas où l'on négligeroit la dénivellation, ou lorsqu'on auroit  $u \sin \theta = 0$ .

# COROLLAIRE III,

(742.) Si l'on substitue la valeur de  $x = \frac{u^2 f n^{\frac{1}{2}}(4)^{\frac{1}{2}}}{16^2}$ , & celle de  $y = \frac{16^2 q^2}{u^2 f i n^{\frac{1}{2}}(4)^{\frac{1}{2}}}$  dans l'expression  $\frac{1}{2} muy f i n \theta \left(x^{\frac{1}{2}} + \frac{u^3 f i n \theta^3}{64^2}\right)$  de la résistance qu'éprouve le restangle, on aura la moindre résissance que l'aire restangulaire puisse éprouver  $= \frac{mq^2 u^2 f i n \theta^2}{16(4)^{\frac{1}{2}}}$ .

# COROLLAIRE IV.

(743.) Ce qui a été dit dans les deux Propositions précédentes & leurs Corollaires, convient également à un parallélipipede rectangle, qui flotte ayant sa base parallele à l'horison, lorsqu'on n'a point égard à l'esset que la dénivellation produit sur sa base.

## PROPOSITION LV.

(744.) Trouver la ligne qui doit terminer un plan horisontal, pour

FLANG, IV. qu'étant mu horisontalement dans un Fluide, il éprouve la plus grande, ou la moindre résistance possible.

Soit ABC le plan horisontal composé de deux moitiés égales Fra. 68, & semblables, séparées l'une de l'autre par la ligne, ou axe BD, dans la direction duquel se fait le mouvement. Soit pris aussi les abscisses x sur BD, & les ordonnées y sur ses perpendiculaires. Soit supposé de plus, que le plan ait une épaisseur infiniment petite da, & que cette épaisseur sorme par-tout un angle droit avec l'horison, on aura la force qu'éprouvera une différencielle de AB, ou BC=  $mdady\left(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{udy}{8\sqrt{dx^2+dy^2}}\right)^2$ , attendu que  $\frac{dy}{\sqrt{dx^2+dy^2}}$  exprime ici le sinus de l'angle sous lequel la différencielle rencontre le Fluide, & a la profondeur à laquelle le plan se trouve abaissé au-dessous de la superficie du Fluide. La différencielle de cette expression est . . . mdaddy  $\left(a \pm \frac{c^{\frac{1}{2}}udy}{2\sqrt{dx^2+dy^2}} \mp \frac{a^{\frac{1}{2}}udy^3}{4(dx^2+dy^2)^{\frac{3}{2}}}\right) + \dots$ mdaddy  $\left(\frac{3^{\frac{1}{2}}dy^2}{64\cdot(dx^2+dy^2)} - \frac{2u^2dy^4}{64(dx^2+dy^2)^2}\right)$ , en supposant dx constante. Divisant maintenant par mdaddy, & saisant  $-dy = \frac{bd}{3}$ , z exprimant une variable, ou une indéterminée quelconque, & b une constante, on aura (736.)  $a \mp \frac{a^{\frac{1}{2}ub}}{2\sqrt{b^2+\xi^2}} \pm \frac{a^{\frac{1}{2}ub}}{4\sqrt{(b^2+\xi^2)^2}} + \frac{3u^2b^2}{64(b^2+\xi^2)} - \frac{2u^2b^4}{64(b^2+\xi^2)^2} = n$ , n exprimant une autre constante. Connoissant donc a & u, on déterminera 7 par cette équation, par conséquent cette quantité era constante dans toute la ligne ABC, & dans l'équation  $-dy = \frac{bdx}{i}$ . On aura donc, en intégrant,  $b-y=\frac{bx}{4}$ , équation à la ligne droite; donc les lignes AB, BC, qui terminent le plan, ou qui couvrent la base AC doivent être droites.

# COROLLAIRE I.

(745.) Ayant supposé —  $dy = \frac{bdx}{m}$ , ou que les ordonnées diminuent, tandis que les abscisses augmentent, il s'ensuit que l'origine des abscisses se trouvera en D.

#### COROLLAIRE II.

(746.) Faisant x = 0, on a b - y = 0, ou y = b. Donc la demi-ordonnée DC correspondante à l'abscisse x = 0, sera = b.

COROLLAIRE III.

# Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 297

# (747.) Pour déterminer le point B, dans lequel les droites AB ou CB coupent l'axe DB, nous n'avons qu'à supposer y = 0; ce

qui donnera, pour ce point,  $b = \frac{bx}{3}$ , & par conséquent x = DB = z.

#### COROLLAIRE IV.

(748.) Comme la quantité z = DB dépend de l'équation ...  $a = \frac{a^{\frac{1}{2}ub}}{2\sqrt{b^2+\xi^2}} \pm \frac{a^{\frac{1}{2}ub}}{4\sqrt{(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}} + \frac{3u^2b^2}{64(v^2+\xi^2)} - \frac{2u^4b^4}{64(v^2+\xi^2)^4} = n$ , on voit que sans faire varier les quantités  $a \ll u$ , on trouveroit autant de valeurs différentes de cette quantité, qu'on substitueroit de quantités différentes pour n: il s'ensuit donc que même, sans faire varier ni a ni u, il y a une infinité de lignes droites différentes qui satisfont à la question.

# COROLLAIRE V.

(749.) La force qu'éprouvera l'une quelconque de ces lignes droites, comme CB, qui couvrent la demi-ordonnée CD, sera abu ab

# COROLLAIRE VI.

(750.) Si u est négatif, plus z sera grand, plus la sorce le sera; & au contraire.

#### COROLLAIRE VII.

(751.) Si l'on prolonge l'axe BD jusqu'en K, & si l'on termine le plan par les quatre droites AB, BC, CK, KA, la force qui agira sur ABC sera = 2bmda  $\left(a^{\frac{1}{2}} + \frac{bu}{8(b^2+\zeta^2)^{\frac{1}{2}}}\right)^2$ ; & celle qui agira sur CKA sera = 2bmda  $\left(a^{\frac{1}{2}} - \frac{bu}{8(b^2+\zeta^2)^{\frac{1}{2}}}\right)^2$ , DB étant =  $\zeta$ , & DK = Z: donc la résissance sera = 2bmda  $\left(\left(a^{\frac{1}{2}} + \frac{bu}{8(b^2+\zeta^2)^{\frac{1}{2}}}\right)^2 - \left(a^{\frac{1}{2}} - \frac{bu}{8(b^2+\zeta^2)^{\frac{1}{2}}}\right)^2\right)$ ; & par conséquent plus les axes DB & DK seront grands, plus la résissance sera perite.

SCOLIE.

déduisons seulement que les lignes AB, CB doivent être droites, Tome I.

P p

pour qu'elles éprouvent la plus grande, ou la plus petite résissance, & que cette résissance devient toujours de plus en plus petite, à mesure que le point B s'éloigne. Ce point peut cependant être donné, ou déterminé, ou, ce qui revient au même, la longueur du plan peut être déterminée, comme si elle devoit se réduire à DE. Il paroît évident que, dans ce cas, le plan doit se terminer par les droites AE, CE; & c'est ce qui arrive aussi dans quelques cas: mais dans d'autres il y a moins de résissance, lorsque la terminaison est faite par trois lignes droites AG, GF, & FC, la seconde étant parallele à la base AC, ou perpendiculaire à l'axe, & AG étant = CF, de même que GE = EF; c'est ce qu'on va démontrer dans le Problême suivant.

#### PROPOSITION LVI.

(753.) Etant donnés la demi-base DC, & l'axe, ou longueur DE du plan horisontal, avec la parallele EF à la base; trouver le point F, par lequel tirant la ligne CF, on termine le plan DEFC, de maniere que ce plan, étant mu horisontalement, suivant la direction de l'axe DE, éprouve la plus grande, ou la moindre resistance.

<sup>\*</sup> On remarquera dans ce calcul, 1° que  $fin = \frac{(b-y)}{(x^2+(b-y)^2)^{\frac{1}{2}}}$ ; car fin = fin HFC, &c dans le triangle rectangle HFC, on a  $FC: 1:: HC: fin HFC = \frac{HC}{FC}$ : or HC=CD-EF= b-y, &  $CF=(HF^2+HC^2)^{\frac{1}{2}}=(x^2+(b-y)^2)^{\frac{1}{2}}$ ; donc fin HFC, ou  $fin = \frac{b-y}{(x^2+(b-y)^2)^{\frac{1}{2}}}$ . Que dans la différenciation on suppose x constante, comme cela doit être, Art. 752.

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 299  $\pm a^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}u \mp \frac{2a^{\frac{1}{2}}x^{2}t + a \cdot t^{2}}{(x^{2}t + t^{2})^{\frac{1}{6}}} - \frac{3ux^{2}t^{2} + ut^{4}}{16(x^{2} + t^{2})^{2}} = 0$ , ou  $\pm 16a^{\frac{1}{6}}(x^{2} + t^{2})^{2} \mp 16a^{\frac{1}{6}}(2x^{2}t + t^{3}) \vee (x^{2} + t^{2}) + ux^{2}(x^{2} - t^{2}) = 0$ ; expression qui donnera, en reduisant & ordonnant,  $16^{2}a t^{6} + 2.16^{2}ax^{2}t^{4} \dots + ... + ... - 16^{2}a x^{6}$   $\pm 32a^{\frac{1}{6}}ut^{6} \pm 32a^{\frac{1}{2}}ux^{2}t^{4} \mp 32a^{\frac{1}{6}}ux^{4}t^{2} \mp 32a^{\frac{1}{2}}u x^{6}$   $\pm 32a^{\frac{1}{6}}ut^{6} \pm 32a^{\frac{1}{2}}ux^{2}t^{4} \mp 32a^{\frac{1}{6}}ux^{4}t^{2} \mp 32a^{\frac{1}{2}}u x^{6}$ troisieme degré, qui contient une racine, ou valeur de  $t^{2}$ , réelle & positive; c'est cette valeur qui satisfait à la question \*.

#### COROLLAIRE I.

(754.) Si l'on fait, dans cette équation, t = 0, il en résulte  $-x^6(16a^{\frac{1}{2}} \pm u)^2$ , quantité négative; & si l'on fait t = x, il en résulte  $2.16^2ax^6$ , quantité positive: donc t est moindre que x, toutes les fois que a a quelque valeur, ou que le plan est submergé à quelque prosondeur dans le Fluide. Si l'on avoit a = 0, ou si le plan coïncidoit avec la superficie du Fluide, on auroit t = x: desorte que la plus grande valeur de l'angle HFC sera alors de  $45^\circ$ , & cet angle diminue à mesure que le plan doit être submergé à une plus grande prosondeur.

#### COROLLAIRE II.

(755.) Ayant  $a = \infty$ , l'équation se change en celle-ci...  $t^6 + 2x^2t^4 - x^6 = 0$ , ou  $t^6 + 2x^2t^4 = x^6$ , qui, en ajoutant de part & d'autre  $x^4t^2$ , & divisant par  $t^2 + x^2$ , devient  $t^4 + x^2t^2 = x^4$ . Cette équation étant résolue, donne  $t = x\sqrt{-\frac{1}{4} + \frac{1}{3}}\sqrt{5}$ ; expression de la moindre valeur de t; & dans ce cas, l'angle HFC est, à fort peu près, de  $37^{\circ}$  57'\*\*.

#### COROLLAIRE III.

(756.) La valeur de t varie également, en faisant varier la vîtesse u. Le cas dans lequel  $u = \infty$ , correspond à celui où a = 0, & l'on a, dans ces deux cas, t = x. Lorsque u = 0, ce qui correspond au cas où  $a = \infty$ , l'on a, comme ci-dessus,  $t = x \sqrt{-\frac{1}{2} + \frac{1}{2}} \sqrt{5}$ .

<sup>\*</sup> Ceci est évident, puisque le dernier terme  $(16^2a \pm 32a^2u + u^2) - x^6$ , ou  $-x^6(16a^2 \pm u)^*$  est négatif. (Voyez la Troisieme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Art. 201.)

\*\* On trouve dans l'original 31° 44′, mais il est évident que c'est une faute de calcul; car  $\frac{1}{2}\sqrt{5} = 1.118$ , &  $\sqrt{-\frac{1}{2}+\frac{1}{2}}\sqrt{5} = 0.78$ . Donc t = x (0, 78); c'est-à-dire que si x = 100, s sera = 78. Faisant la proportion HF: HC:: 1: tang HFC, ou x:t:: 1: tang 0, on trouve  $0 = 37^\circ$  57′. On voit par-là que t est à peu près =  $\frac{4}{3}x$ .

#### COROLLAIRE IV.

#### COROLLAIRE V.

(758.) Le point F tombera sur l'axe DB toutes les sois que la valeur de t, déduite de l'équation, sera égale à la demi-base CD; & dans ce cas, le demi-plan se réduira à un triangle. Mais si la valeur de t étoit plus grande que la demi-base, le point F tomberoit de l'autre côté de l'axe sur EG, & la ligne CF couperoit l'axe entre D & E. Dans ce cas, si l'on termine le plan par une droite tirée depuis C jusqu'à E, on aura la Figure susceptible de la moindre résistance.

#### COROLLAIRE VI.

(759.) Les l'gnes EF & NL seront donc nulles dans tous ces cas, & le demi-plan se réduira à un triangle, comme AEC, ou AKC. Tous les cas de cette espece se présentent, quelles que soient les valeurs de a & de u, lorsque DC est égale, ou moindre que  $ED\sqrt{-\frac{1}{4}+\sqrt{5}}$ , ou lorsque DC est à peu près égale, ou moindre que  $\frac{4}{5}ED$  (755. Note.).

# COROLLAIRE VII.

(760.) Puisque les deux lignes CF, FE sont celles qui éprouvent la moindre résistance, elles en éprouveront donc une moindre que deux autres lignes CQ, QE; & celles ci une moindre que deux autres, l'une desquelles seroit plus éloignée de CF. C'est une conséquence nécessaire de ce que toutes les racines de l'équation d'où l'on tire la valeur de t sont imaginaires, excepté celle qui donne la position de CF.

# COROLLAIRE VIII.

(761.) Si entre les deux paralleles DC, EF, on prend un point

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 301 quelconque comme I, & que de ce point on tire aux points C & E deux lignes droites CI & IE, ces droites éprouveront une plus grande résistance que celle qu'éprouvent les droites CF, FE. Car la ligne CI étant prolongée jusqu'en Q, il est clair, par le Corollaire précédent, que la résistance qu'éprouveront les lignes IQ & QE, sera moindre que celle qu'éprouvera IE, & par conséquent CQ & QE éprouveront moins de résissance que CI & IE: donc à plus sorte raison CF & FE, qui éprouvent moins de résissance que CQ & QE, en éprouveront beaucoup moins que CI & IE.

## COROLLAIRE IX.

(762.) De-là on conclut encore qu'avec quelques lignes qu'on termine le plan, qu'elles soient droites, courbes ou mixtes, pourvu que ces lignes soient comprises entre les deux paralleles EF, DC qui terminent le plan, elles éprouveront toujours une résistance plus grande que les deux lignes CF & FE.

#### COROLLAIRE X.

(763.) Plus la longueur du plan, ou de l'axe DE, sera grande, plus la résissance qu'il éprouvera sera petite; car FR & RS éprouvent une moindre résissance que FE: donc CR & RS en éprouvent aussi une moindre que CF & FE.

# COROLLAIRE XI.

(764.) Un corps composé de deux prismes triangulaires ABC, AKC, dans lequel BD & DK sont plus grandes que  $\frac{1}{4}DC$ , étant mu suivant la direction de l'axe horisontal KB, de façon que les côtés AB = BC, & CK = KA, soient verticaux, éprouvera une moindre résistance que s'il étoit terminé par quelque surface courbe que ce soit : car on vient de voir, par la Proposition précédente, qu'une section quelconque horisontale, terminée par les droites AB, BC, CK & KA, éprouvera moins de résistance que si elle étoit terminée par d'autres lignes, quelles qu'elles sussent.

#### COROLLAIRE XII.

(765.) On doit entendre la même chose d'un autre prisme quelconque, quoique ses côtés AB, BC, CK & KA ne soient pas verticaux, pourvu que les sections, ou dissérencielles horisontales, forment un angle constant avec l'horison: car, en ce cas, la sorce qu'éprouvera une différencielle quelconque, sera exprimée par  $mbda(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{ub \int \ln u}{8(b^2+x^2)^{\frac{1}{2}}})^2$ ; b exprimant la moitié de la largeur du prisme; & l'angle u que forme la différencielle horisontale du corps avec l'horison étant constant : il est par conséquent évident que les résultats qu'a donné la solution du Problème, ne peuvent changer, que ce Problème contient également le cas dont il s'agit ici, & qu'il n'est question que de substituer u sin u à la place de u (584 & 586.).

#### PROPOSITION LVII.

(766.) Connoissant la longueur BK du plan horisontal, ainsi que sa largeur AC, on demande BD, ou le point D, où l'on doit placer cette largeur, pour qu'en sormant les deux triangles isocelles, ABC, CKA qui terminent le plan, ce plan éprouve la plus grande, ou la moindre résistance possible, étant mu horisontalement dans la direction de l'axe BK.

Faisant BK = e, DC = b, & BD = x, la force qui agit sur BC fera  $(7.53.) = mda \left(ab + \frac{a \cdot ab^2}{4(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^2b^3}{64(x^2 + b^2)}\right)$ ; & celle qui agit sur CK fera  $= mda \left(ab - \frac{a \cdot ab^2}{4((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^2b^3}{64((c-x)^2 + b^2)}\right)$ . La résistance qui résulte de ces deux forces fera donc  $mda \left(\frac{a \cdot ab^2}{4(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^2b^3}{64(x^2 + b^2)} + \frac{a^2ab^2}{4((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^3b^3}{64((c-x)^2 + b^2)}\right)$ ; or cette résistance devant être la plus grande, ou la plus petite, sa différencielle sera  $mda \left(\frac{a \cdot ab^2}{4(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^2ab^2}{64(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64(x^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}}\right) + mda \left(\frac{a \cdot ab^2}{4((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3(c-x)dx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}}\right) + mda \left(\frac{a \cdot ab^2(c-x)dx}{4((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3(c-x)dx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}}\right) + mda \left(\frac{a \cdot ab^2(c-x)dx}{4((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3(c-x)dx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^2ab^3xdx}{64((c-x)^2 + b^2)^{\frac{1}{2}}}\right)$  on Divisant cette expression par  $\frac{1}{4}$  mda  $abb^2dx$ , & transposant, on aura  $\frac{a^2(c-x)}{(c-x)^2 + b^2}$ . En résolvant cette équation, on en déduira la valeur de x = BD, & cela pour toutes les différentes valeurs qu'on peut donner aux quantités  $a \otimes u$ .

# COROLLAIRE I.

(767.) L'équation ne résout pas le cas dans lequel a = 0, ou  $\frac{a}{n} = 0$ , parce qu'il en résulteroit  $\frac{ub(c-x)}{8((c-x)^2+b^2)^2} = \frac{ubx}{8(x^2+b^2)^2}$ ; ce qui est impossible.

PLANE, IV.

(768.) Au contraire, si l'on avoit  $\frac{u}{a} = 0$ , l'équation deviendroit  $\frac{d^{\frac{1}{2}}(e-x)}{((e-x)^2+b^2)^{\frac{1}{2}}} = \frac{d^{\frac{1}{2}}x}{(x^2+b^2)^{\frac{1}{2}}}$ : ce qui donne  $x = \frac{1}{2}e$ ; c'est la valeur de x qui produit la moindre résistance.

# COROLLAIRE III.

(769.) A mesure que le rapport  $\frac{u}{2}$  augmente, la valeur de x, pour produire la moindre résistance, augmente aussi, mais cependant sans jamais parvenir à être == e; puisque, dans ce cas, l'équation deviendroit o =  $\frac{a^{\frac{1}{2}}e}{(e^2+b^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{ube}{8(e^2+b^2)^2}$ ; ce qui est impossible.

C o R O L L A I R E I V.

(770.) Au contraire, la valeur de x qui produit la plus grande réfissance, est moindre que  $\frac{1}{2}e$ ; & l'on a x=0, lorsque  $a^{\frac{1}{2}}=\frac{ub}{8(e^2+b^2)^{\frac{1}{2}}}$ .

PROPOSITION LVIII.

(771.) Soit un corps ABFA terminé par deux bases horisontales triangulaires & semblables ABC, DEF, redangles en A & D, & par les trois autres plans ABED, CBEF, & ACFD, l'un desquels ABED est vertical. Soit supposé que ce corps se meuve horisontalement dans un Fluide, & dans la direction de ce néme plan vertical ABED; on propose de trouver la relation entre la prosondeur AD, & la largeur DF de la base, pour que, le volume du corps étant constant, ce corps éprouve la moindre résistance possible.

Supposons que GHI soit une section, ou différencielle horisontale du corps, laquelle par conséquent sera un triangle semblable aux bases: soit prolongé GH, & tié la verticale CK, qui se parallele à AG, & saisons AB = e, AC = b, AG = CK = a, HK = z. D'après cela on aura GH = b - z; le sinus de GIF  $ABC = \frac{b}{(b^2+c^2)^{\frac{1}{2}}}$ ; & la force qui asira sur la différencielle horientale (584 & 586.) =  $mda(b-z)(a^{\frac{1}{2}} + \frac{abS}{8(b^2+c^2)^{\frac{1}{2}}})^2$ ; S exprant le sinus de l'angle qui forme se plan CBEF avec le plan horintale GHI. Mais on a  $S = \frac{a(b^2+c^2)^{\frac{1}{2}}}{(a^2(b^2+c^2)^{\frac{1}{2}})^{\frac{1}{2}}} *$ : donc la force qua agit

W . . .

<sup>\*</sup> Voici le procede qu'il faut suivre pour trouver cette valeur de S. Soit mené par a ligne.

EXAMEN MARITIME, Liv. II. 304 fur la différencielle =  $mda(b-7)(a^{\frac{1}{6}}+\frac{aba(b^2+e^2)^{\frac{1}{6}}}{8(b^2+e^2)^{\frac{1}{6}}a^2(b^2+e^2)+e^2r^2})$ mada  $(b-7)(1+\frac{ubz^{\frac{1}{2}}}{8(a^{\frac{1}{2}}(b^{\frac{1}{2}}+c^{\frac{1}{2}})+c^{\frac{1}{2}})^{\frac{1}{2}}})^{\frac{1}{2}}$ .

Pareillement, les deux triangles ABC, GIH étant semblables, on aura  $b:e::b-\zeta:Gl=\frac{e(b-\zeta)}{b}:$  donc l'aire du triangle GIH= $\frac{e(b-i)^2}{2b}$ ; & l'espace qu'occupe la différencielle horisontale =  $\frac{edc(b-i)^2}{2b}$ . Cet espace devant être constant par la condition du problème, on aura  $\frac{eda(b-\xi)^2}{2b} = q^3$ , & par conféquent  $da = \frac{2bq^3}{e(b-\xi)^2}$ , q exprimant une constante. Substituant maintenant cette valeur de da dans l'expression de la force, elle se changera en  $\frac{2mbaq^3}{\epsilon(b-1)} \left(1 + \frac{uba^{\frac{1}{2}}}{8(a^2(b^2+\epsilon^2)+\epsilon^2\xi^2)^{\frac{1}{2}}}\right)$ Pour parvenir à la résolution du problème, nous n'avons qu'a égaler la différencielle de cette force à celle de l'espace q'; mais cette derniere étant = 0, la premiere le sera aussi, & nous aurons par conféquent  $-\frac{d\zeta}{(b-\zeta)^2} = \frac{2uba_2^2 d\zeta}{8(b-\zeta)^2(a^2(b^2+c^2)e^2+\zeta^2)^{\frac{1}{2}}} = \frac{2uba_2^2 a_2^2 d\zeta}{8(b-\zeta)(a^2(b^2+c^2)+c^2\zeta^2)^{\frac{1}{2}}} = 0$   $\frac{u^2b^2ad\zeta}{b_2(b-\zeta)^2(a^2(b^2+c^2)+c^2\zeta^2)} = 0$ ; or cette équal

CK le plan vertical CRK, perpendiculaire au plan CBEF, lequel coupera ce dernier dans la figne CR, & le plan horifontal GH: dans la ligne KR. Dans le triangle rectangle BAC, on a  $BC = (b^2 + \epsilon^2)^{\frac{1}{2}}$ , & par configuent fin  $ACB = fin GHI = fin RHK = \frac{\epsilon}{(b^2 + \epsilon^2)^{\frac{1}{2}}}$ Dans le triangle HRK rectangle en R, on a RK = HK fin  $RHK = \frac{\epsilon_1}{(b^2 + \epsilon^2)^2}$ ; & dans le triangle CRK rectangle en K, on  $CR = (CK^2 + KR^2)^{\frac{1}{2}} = \left(a^2 + \frac{e^2 \zeta^4}{b^2 + c^2}\right)^{\frac{1}{2}} =$ Ceci posé, on touvera le sin CRK, ou S, par cette proportion, : 1:: CK: fin CRK, ce qui donne fin CRK, ou  $S = \frac{CK}{CR} = \frac{a(b^2 + c^2)^{\frac{2}{3}}}{(a^2(b^2 + c^2) + c^2)^{\frac{2}{3}}}$ . Ce passage présente une difficulté qui pouroit embarrasser quelques lecteurs, la voici. La dincielle de  $\frac{2mbaq^3}{c(b-1)} \left(1 + \frac{ma}{8(a^2(b^2 + c^2) + c^2)^{\frac{1}{3}}}\right)^2$ , ou en divisant par la quantité cons. 2mbaq<sup>3</sup> consideration of the state of

tion

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 305 tion se divise exactement par  $-\frac{d_{\xi}}{b-\xi}$ : ainsi elle devient . . . PLANCE IV.  $\frac{1}{(b-\xi)} + \frac{2uba^{\frac{1}{2}}}{8(b-\xi)(a^{2}(b^{2}+e^{2})+e^{2}\xi^{2})^{\frac{1}{2}}} + \frac{2uba^{\frac{1}{2}}\epsilon^{2}\xi}{8(a^{2}(b^{2}+\epsilon^{2})+e^{2}\xi^{2})^{\frac{1}{2}}} +$  $\frac{u^{2}b^{2}a}{64(b-\xi)(a^{2}(b^{2}+e^{2})+c^{2}\xi^{2})}+\frac{2u^{2}b^{2}ac^{2}\xi}{64(a^{2}(b^{2}+e^{2})+e^{2}\xi^{2})^{2}}.$ 

Comme en prenant 7 positivement, ou de K vers H, elle ne peut jamais parvenir à être plus grande que b, tous les termes de cette équation sont positifs, & par conséquent on n'en peut tires aucune valeur pour 7. Ainsi il nous reste seulement à saire usage de celle qui résulte de la quantité  $-\frac{d\zeta}{b-t}$ , par laquelle on  $\alpha$ divisé la premiere équation. Cette quantité égalée à zéro, en supposant 7 négative, donne 7 = -∞; c'est-à-dire que la base GH de la différencielle horisontale doit être infinie, pour qu'elle éprouve la moindre résistance possible; & par conséquent tout le corps entier doit se réduire à un plan horisontal de la même étendue, pour qu'il éprouve la moindre résistance possible.

# COROLLAIRE L.

(772.) Un double prisme AFCHA, dont les deux bases hori- Fic. 70.

veut l'Auteur, par  $\frac{-d\tau}{b-\tau}$ , on aura  $-\frac{\tau}{b-\tau} = \frac{2uba\frac{1}{a}}{8(b-2)(a^2(b^2+c^2)+e^2\tau^2)\frac{1}{a}} = \frac{u^2b^2a}{64(b-\tau)(a^2(b^2+e^2)+e^2\tau^2)\frac{1}{a}}$  $\frac{2uba_{3}^{2}e^{2}\chi}{8(x^{2}(b^{2}+e^{2})+e^{2}\chi^{2})_{3}^{2}} + \frac{2u^{2}b^{2}ae^{2}\chi}{64(a^{2}(b^{2}+e^{2})+e^{2}\chi^{2})_{2}^{2}} = 0.$  Cette équation est fort différente de celle. de l'Auteur, & tous ses termes ne sont positifs, soit qu'on prenne  $\chi$  positivement, soit même qu'on le prenne négativement. Si l'équation donnée par l'Auteur ne pouvoit avoir lieu, il est clair que les conséquences qu'il en tire, tant dans la Proposition que dans ses Corollaires, in the clair que les conséquences qu'il en tire, tant dans la Proposition que dans ses Corollaires, among l'Auteur a more tomberoient d'elles - mêmes : mais nous croyons que c'est avec raison que l'Auteur a modissé les regles générales du calcul dissérenciel, parce que la nature de la question l'exige. La dissérencielle qu'il donne, dissere de celle qu'on trouve directement par le calcul, en ce qu'il a pris. pour la différencielle du facteur  $\frac{\tau}{b-\tau}$ , la quantité  $\frac{-d\tau}{(b-\tau)^2}$ ; au lieu que le calcul donne  $\frac{d\tau}{(b-\tau)^2}$ , & c'est cette différence qui en produit dans les signes des trois premiers termes de la différencielle. Or cette différence qui en produit dans les tignes des trois premiers termes de la différencielle. Or cette modification est indiquée par la nature de la question. En esset, AG étant  $\equiv a$ , bauteur de la surface supérieure au-dessus de la section, ou différencielle, GHI, à mesure que a diminuera, HK ou  $\xi$  diminuera: par conséquent  $d_{\xi}$  est l'expression du décrément de la quantité  $\xi$ , lequel est égal à l'incrément de  $GH \equiv b - \xi$ , qui est celui qu'on doit considérer. Comme la partie variable de cette quantité est négative, ou est exprimée par  $-\xi$ , son décrément devra être pris positivement, ainsi pour  $d(-\xi)$  il faudra écrire  $d_{\xi}$ . Au reste, on sera attention que la l'igure supe pose la base inférieure du corps plus petite que la supérieure: si on l'avoit supposée plus grande, ce qui est été conforme à la conséquence de la Proposition, alors le point H ayant tombé de l'autre soft de K, par rapport à G, on auroit en  $GH \equiv b + \xi$ , & la difficulté qui résulte l'autre côté de K, par rapport à G, on auroit eu  $GH=b+\epsilon$ , & la difficulté qui résulte des signes n'auroit plus eu lieu. Qq

fontales sont égales, & dont les arrêtes AE, BF, CG & DH sont verticales, éprouvera donc moins de résistance qu'aucun autre prisme qui lui seroit égal, & dont la base insérieure EFGH seroit moindre que la supérieure ABCD.

#### COROLLAIRE II.

(773.) Ce qu'on vient de dire des prismes doit s'entendre de même de tout autre corps, dont les bases, ou sections horisontales, ne seroient pas des triangles, mais des plans terminés par une courbe quelconque comme ABC. Car la dissérencielle horisontale étant divisée en dissérents petits quadrilateres sensiblement plans, on démontrera la même chose pour chacun en particulier, & par conséquent pour le tout, ou pour toute la dissérencielle horisontale, ainsi que pour tout le corps.

## PROPOSITION LIX.

(774.) Trouver la ligne qui doit terminer un plan horisontal, pour qu'étant mu horisontalement dans un Fluide, il éprouve la plus grande, ou la moindre, sorce possible, & qu'en même temps il renferme l'aire la plus grande, ou la plus petite.

On a déjà réfolu ce problème, Art. 744, quant à la pemiere partie, ou condition; & nous avons trouvé que la différencielle de la force qui agit sur une différencielle de la ligne cherchée, est = ... mdaddy  $\left(a \pm \frac{a_2^2 u dv}{2(d^2 + dy^2)^{\frac{1}{2}}} \mp \frac{a_2^2 u dv^3}{4(dx^2 + dy^2)^{\frac{1}{2}}}\right)$ . Cette différencielle doit maintenant être égalée à celle qui résulte de la différencielle doit mainqui est la différencielle de l'aire: or cette différencielle est mdaxddy, qui est la différencielle de l'aire: or cette différencielle est mdaxddy \*: donc, après avoir divisé par mdaddy, nous aurons.  $a \pm \frac{a_2^2 u dv}{2(dx^2 + dy^2)^{\frac{1}{2}}} \mp \frac{a_2^2 u dv^3}{4(dx^2 + dy^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{3u^2 dv^2}{64(dx^2 + dy^2)} - \frac{2u^2 dv^4}{64(dx^2 + dy^2)^2} = x^2$ Faisant maintenant  $-dy = \frac{7dx}{b}$ ,  $z = \frac{3u^2 dv^2}{4(b^2 + z^2)^2}$ . Prenant la différencielle de cette équation, on aura  $\frac{4u^2 v^2}{4(b^2 + z^2)^2}$ . Prenant la différencielle de cette équation, on aura

<sup>\*</sup> On regarde encore x comme constante, par les mêmes raisons que ci-dessus.

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND. OU DE PLUS GR. RÉSIST. 307.  $dx = \mp \frac{a^{\frac{1}{2}}ub^2d\tau}{4(b^2+\tau^2)^{\frac{1}{2}}} \left(2b^2-\zeta^2\right) + \frac{2u^2b^2\tau d\tau}{64(b^2+\tau^2)^3}, \left(3b^2-\zeta^2\right); & \text{cette valeur}$  étant substituée dans l'équation précédente —  $dy = \frac{\tau dx}{b}$ , on aura —  $dy = \mp \frac{a^{\frac{1}{2}}ub\tau d\tau}{4(b^2+\tau^2)^{\frac{1}{2}}} \left(2b^2-\zeta^2\right) + \frac{2u^2b^2\tau d\tau}{64(b^2+\tau^2)} \left(3b^2-\zeta^2\right); & \text{en intégrant}$  grant  $b-y = \mp \frac{a^{\frac{1}{2}}ub\tau^2}{4(b^2+\tau^2)^{\frac{1}{2}}} + \frac{u^2b}{32} \int \frac{\tau^2 d\tau}{(a^2+\tau^2)^3} \left(3b^2-\zeta^2\right).$  En supposant qu'on connoisse la valeur de z, on aura par conséquent les valeurs de z & de z, & on pourra décrire la ligne.

# COROLLAIRE I.

(775.) Si, au lieu de la plus grande, ou de la plus petite, force, on demandoit la ligne qui doit éprouver la plus grande, ou sa' moindre, résissance: comme elle est composée de deux parties, l'une choquante, & l'autre choquée, la dissérencielle de la résissance qui résulte de la somme des forces qui agissent sur les deux dissérencielles opposées de la ligne cherchée, sera

cielles opposées de la ligne cherchée, sera ...

mdaddy 
$$\left(\frac{a^{\frac{1}{2}}udy}{2(dx^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^{\frac{1}{2}}udy}{2(dX^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}} - \frac{a^{\frac{1}{2}}udy^{3}}{4(dx^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^{\frac{1}{2}}udy^{3}}{4(dX^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}} + \frac{a^{\frac{1}{2}}udy^{3}}{4(dX^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}}\right) + mdaddy  $\left(\frac{3u^{2}dy^{2}}{64(dx^{2}+dy^{2})} - \frac{3u^{2}dy^{2}}{64(dX^{2}+dy^{2})} - \frac{2u^{2}dy^{4}}{64(dX^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}} - \frac{2u^{2}dy^{4}}{64(dX^{2}+dy^{2})^{\frac{1}{2}}}\right)$ 

In différencialle de l'oire est product ( et -1, Y) ser la différencialle de l'oire est product$$

La différencielle de l'aire est = mdady (x + X), & la différencielle de cette différencielle est = mdaddy (x + X), x exprimant les abscisses de la partie choquante, & X celles de la partie choquée. Or c'est à cette derniere différencielle qu'il faux égaler celle de la résistance: formant donc cette équation, divifant par mdaddy, & saisant  $-dy = \frac{zdx}{b} = \frac{ZdX}{b}$ , on aura . . . .

$$x + X = -\frac{\frac{a^{\frac{1}{2}}u\xi}{4(b^{2}+\xi^{2})^{\frac{1}{2}}}(2b^{2}+\xi^{2}) - \frac{\frac{a^{\frac{1}{2}}uZ}{4(b^{2}+Z^{2})^{\frac{3}{2}}}(2b^{2}+Z^{2}) + \dots \frac{u^{2}\xi^{2}}{64(b^{2}+\xi^{2})^{2}}(2b^{2}+\xi^{2}) - \frac{u^{2}Z^{2}}{64(b^{2}+Z^{2})^{2}}(2b^{2}+Z^{2})^{*}.$$

 $-d_f = \frac{dx}{b}$ , ou  $dy = \frac{-dx}{b}$ , & l'on substitute, dans l'équation ci-dessus, cette valeur supposée de dy. Or il est évident que la substitution faite, on aura . . . . . . .

\* On retrouve ici la même erreur que dans l'Article précédent. Ceci nous fait penser que l'Auteur

 $x=a+\frac{a^{\frac{1}{2}}u^{2}}{4(b^{2}+\xi^{2})^{\frac{1}{2}}}(2b^{2}+\xi^{2})+\frac{u^{2}\xi^{2}}{64(b^{2}+\xi^{2})^{2}}(3b^{2}+\xi^{2})$ , & non  $x=a+\frac{a^{\frac{1}{2}}u^{2}}{4(b^{2}+\xi^{2})^{\frac{3}{2}}}(2b^{2}+\xi^{2})+6e$ . comme on le trouve dans le texte Espagnol. Cette erreur, si elle est réelle, seroit de la plus grande conséquence, si l'on faisoit usage de cette expression générale. Comme la différence n'est que dans les signes, nous avons rétabli ce passage.

4.

les abscisses x de la partie choquante égales aux abscisses X de la partie choquée, de façon qu'on ait constamment x = X, on aura aussi z = Z, & l'équation deviendra  $x = \frac{a^{\frac{1}{2}u\xi}}{4(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}$ :

&  $b-y = \frac{a^{\frac{1}{2}ub\xi^2}}{4(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}$ , ou enfin  $y=b-\frac{a^{\frac{1}{2}ub\xi^2}}{4(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}$ C o R o L L A I R E I I I.

(777.) Multipliant en croix les deux équations précédentes, on aura  $\frac{(b-y)a^{\frac{1}{2}u\zeta}(2b^{2}+\zeta^{2})}{4(b^{2}+\zeta^{2})^{\frac{1}{2}}} = \frac{a^{\frac{1}{2}ub\zeta^{2}x}}{4(b^{2}+\zeta^{2})^{\frac{1}{2}}}; & en divisant par <math>\frac{a^{\frac{1}{2}u\zeta}}{4(b^{2}+\zeta^{2})^{\frac{1}{2}}}, il$  vient  $(b-y)(2b^{2}+\zeta^{2})=b\zeta x$ ; ou  $b-y=\frac{l\zeta^{2}}{2b^{2}+\zeta^{2}}$ ; c'est l'équation de la courbe.

#### COROLLAIRE IV.

prenant donc C pour l'origine, & menant, perpendiculairement à l'axe CA des abscisses, la droite CB = b, le point B sera l'origine de la courbe pour les deux parties choquantes & choquées.

n'a pas fait à part les calculs de ce Corollaire, & qu'il s'est contenté d'employer le résultat de la Proposition, en y faisant les changements de signe convenables. Si nos réflexions sont justes, on ne peut avoir  $x+X=\frac{a^{\frac{1}{2}u\xi}}{4(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+\xi^2)+\frac{a^{\frac{1}{2}uZ}}{4(b^2+Z^2)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+Z^2)+\&c.$  comme on le trouve dans le texte. Mais  $x+X=-\frac{a^{\frac{1}{2}u\xi}}{4(b^2+\xi^2)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+\xi^2)-\frac{a^{\frac{1}{2}uZ}}{4(b^2+Z^2)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+Z^2)+\&c.$ 

\* Par une suite de la même saute, l'expression du Corollaire précédent ne donne point  $x=\frac{a^{\frac{1}{2}}u\zeta}{4\left(\frac{b^2+\zeta^2}{2}\right)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+\zeta^2)$ ; mais  $x=-\frac{a^{\frac{1}{2}}u\zeta}{4\left(\frac{b^2+\zeta^2}{2}\right)^{\frac{1}{2}}}(2b^2+\zeta^2)$ . On doit cependant employer la valeur donnée par l'Auteur, & par conséquent l'erreur dont il est question dans la note des deux Articles précédents ne peut altérer les conséquences que l'Auteur tire dans les Corollaires suivants; puisqu'elles dérivent toutes de l'équation particuliere de l'Article présent. En effet, l'Auteur supposant ici qu'on a constamment x=X, & saisant en conséquence x+X=2x, il s'ensuit que, dans cette hypothese, x représente tout à la fois les abscisses de la partie choquante, & celles de la partie choquée, selon qu'on la prendra positivement ou négativement. Le calcul donne directement les abscisses négatives, & si on les prend positivement, comme cela doit être, puisqu'il s'agit de la partie choquante, on trouve pour x & pour y les mêmes valeurs que l'Auteur.

# Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND, OU DE PLUS GR. RÉSIST. 309

(779.) Si nous prenons la différencielle de  $x = \frac{a^{\frac{1}{2}}u\chi(2b^{\alpha}+\chi^{\alpha})}{4(b^{\alpha}+\chi^{\alpha})^{\frac{1}{2}}}$ , nous trouverons  $dx = \frac{1}{4} a^{\frac{1}{2}}ud\chi(\frac{2b^{\alpha}+3\chi^{\alpha}}{(b^{\alpha}+\chi^{\alpha})^{\frac{1}{2}}} - \frac{6b^{\alpha}\chi^{\alpha}+3\chi^{\alpha}}{(b^{\alpha}+\chi^{\alpha})^{\frac{1}{2}}})$ ; différencielle qui, étant égalée à zéro, donne, en réduisant,  $2b^{\alpha} - \chi^{\alpha} = 0$ , ou  $\chi = b \vee 2$ . Cette valeur étant substituée dans celle de x, donne . . .  $x = \frac{a^{\frac{1}{2}}ub\sqrt{2}(2b^{\alpha}+2b^{\alpha})}{4(b^{\alpha}+2b^{\alpha})^{\frac{1}{2}}} = \frac{1}{9} a^{\frac{1}{2}}u \vee 6$ . Cette quantité est la valeur de la plus grande x, & par conséquent CA étant égal à  $\frac{1}{9}a^{\frac{1}{2}}u \vee 6$ , set le point jusqu'où doit s'étendre la courbe.

# COROLLAIRE VI.

(780.) Si l'on prend de même la différencielle de  $y=b-\frac{a^{\frac{1}{2}}ubt^{\frac{1}{2}}}{4(b^{2}+t^{2})^{\frac{1}{2}}}$  on aura  $dy=-\frac{1}{2}a^{\frac{1}{2}}ubd\zeta(\frac{2\zeta}{(b^{2}+t^{2})^{\frac{1}{2}}}-\frac{3\zeta^{\frac{1}{2}}}{(b^{2}+t^{2})^{\frac{1}{2}}})$ ; cette différencielle étant égalée à zéro, donne  $\zeta=0$ , &  $2b-\zeta^{2}=0$ , ou  $\zeta=b\vee 2$ , comme dans le Corollaire précédent. La première valeur,  $\zeta=0$ , étant substituée dans celle de  $\gamma$ , donne  $\gamma=b$ ;  $\gamma=b$ 

(781.) Si l'on a donc  $y=b-\frac{a^{\frac{1}{4}u}}{6\sqrt{3}}=0$ , le point A tombera sur l'axe CA; si l'on a  $b>\frac{a^{\frac{1}{4}u}}{6\sqrt{3}}$ , la courbe ne s'étendra pas jusqu'à l'axe, & elle ne rensermera pas d'espace; ensin si l'on a  $b<\frac{a^{\frac{1}{4}u}}{6\sqrt{3}}$ , la courbe coupera l'axe.

COROLLAIRE VIII.

(782.) Dans le cas où  $\frac{dy}{dx} = \frac{7}{b} = \infty$ , on aura  $z = \infty$ , cette valeur étant substituée dans celle de  $y = b - \frac{a^{\frac{1}{a}}ubz^{2}}{4(\iota^{2}+z^{2})^{\frac{1}{a}}}$ , donne y = b - o, ou y = b: c'est la valeur de l'aurre plus grande ordonnée, & celle qui correspond au point F des abscisses.

# COROLLAIRE IX.

(7.83.) Par les Comllaires V & VI, Art. 779 & 780, nous ayons  $\frac{dy_1}{dx} = \frac{\frac{1}{3}(2^2b^2+7^2)-37^2}{(2b^2+37^2)(b^2+7^2)-6b^2(b^2-37^2)} = \frac{7}{b}$ . Dans le point B, où z = 0, on  $a - \frac{dy}{dx} = 0$ ; ce qui indique que la courbe, en ce point, est parallele à l'axe. De même dans le point D, où 7 = 0, on  $a - \frac{dy}{dt} = \infty$ ; c'est-à-dire que la courbe, en ce point, est perpendiculaire à l'axe. Ensin dans le point A, où z = b v 2, on a  $\frac{-iy}{dz} = \frac{b\sqrt{2}}{b} = \frac{\sqrt{2}}{1}$  donc in AG est supposée une tangente à la courbe en A, on aura  $\frac{AB}{EG} = \frac{\sqrt{2}}{1}$ 

C a. R o. L. L. A. I. R. E. X.
(784.) En supposant  $2b^2z + z^2 = (b^2 + z^2)^2$ , on aura  $x = z^2u = CF$ . Il résulte de cette équation deux valeurs de 7, l'une 7 = 00 \*, qui nous a déjà donné y=FD; & Fautre z=bv(-i++ v5), qui donne y = FH 510 morqu(←1+√4) 1/3 14 this man 0 of one

# for the second of the second o

(785.) On voit, par ce qu'on vient de dire, que la courbe a deux branches: la premiere BHA, est celle qui éprouve la moindre résissance; & la seconde AD, est celle qui éprouve la plus grande.

COROLLATER XII.

(786.) L'amplitude ED de cette dernière branche est =  $\frac{1}{9}a^2u\sqrt{6-\frac{1}{4}a^2}u=\frac{1}{16}a^2u$  (4  $\sqrt{6}-9$ ); donc la relation entre son amplique ED & sa longitude EA = b, sera  $\frac{a^2 u(4\sqrt{b-9})}{36b}$ . Pareillement, la relation entre l'amplitude CB = b de l'autre branche, & fa longitude  $AC = \frac{1}{7} a^{\frac{1}{2}} u \vee 6 = \frac{9b}{a^{\frac{1}{2}} u \vee 6}$ . Mais dans le point A, où l'axe est coupé par la courbe, on a (781.)  $b = \frac{b^2 u}{b + c}$  donc la relation entre l'amplieude & la longieude de la seconde branche, ou la premiere. relation ci-deffus y seta =  $\frac{6\sqrt{3}(4\sqrt{6-9})}{36}$  =  $\frac{4\sqrt{2-3\sqrt{3}}}{12}$ : 18 la même rela-

<sup>\*</sup> Car dx = 0, & par conséquent  $\frac{7}{b} = -\frac{dv}{dx} = \frac{-dy}{0} = \infty$ .

Ch. VIII. DES FIG. DE MOIND, OU DE PLUS GRARÉSIST. 311 tion pour la premiere branche est pareillement  $=\frac{9}{6\sqrt{3}\sqrt{6}}=\frac{1}{2\sqrt{2}}$ .

COROLLA A ERE XIII

- (787.) Les deux branches de la courbe font donc, comme on le voit, très-distinctes, la branche AD étant beaucoup plus aigué en: EAD, que l'autre branche: BHA en BAC.

## COROLLAIRE XIV.

(788.) Comme l'abscisse  $x = \frac{a^{\frac{1}{2}}u(2bz^{\frac{1}{2}}+z^{\frac{1}{2}})}{4(b^{\frac{1}{2}}+z^{\frac{1}{2}})^{\frac{1}{2}}}$ , & l'ordonnée . . . :  $b-y=\frac{a^{\frac{1}{2}}ubz^{\frac{1}{2}}}{4(b^{\frac{1}{2}}+z^{\frac{1}{2}})^{\frac{1}{2}}}$ , sont chacune multipliées par  $a^{\frac{1}{2}}u$ , leur rapport demeurera constant, quelque valeur qu'on donne aux quantités à & u. Donc si la valeur de b est la même pour toutes les profondeurs dans le Fluide, comme pour toutes les vîtesses, la courbe sera la même pour tous les cas.

COROLLAIRE X V.

(789.) Le corps qui éprouvera le moins de résissance dans le Fluide, en supposant la même dargeur, ou la même relation entre CB & CA, & qui en même temps renfermera le plus grand espace, sera celui dont toutes les sections horisontales seront comme IBA.

## COROLLAIRE X VI,

(790.) Si l'on vouloit prendre une partie de la courbe comme KB, de sorte que la longueur KL sur à la largeur LB, comme un nombre donné n, est à l'unité, l'on auroit  $KL = x = \frac{a^{\frac{1}{2}}u(2b^{2}r+r^{2})}{4(b^{2}+r^{2})^{\frac{1}{2}}}$ , & l'on en déduiroit  $2b^{2}z+r^{3}=nbz^{2}$ , ou  $2b^2+\zeta^2=nb\zeta$ , ce qui donne  $\zeta=\frac{1}{3}\sqrt{n\pm\sqrt{(n^2-8)}}$ . Substituant cette valeur de  $\zeta$  dans celle de  $LB = \frac{a^{\frac{1}{2}}a^{\frac{1}{2}}\zeta^{\frac{1}{2}}}{4(b^{\frac{1}{2}}+\zeta^{\frac{1}{2}})}$ , il en réfulte . . .  $LB = \frac{a^{\frac{1}{2}a}(\frac{1}{2}+n\sqrt{(n^{\frac{1}{2}}-8)-4})}{(4+2(n^{\frac{1}{2}}+n\sqrt{(n^{\frac{1}{2}}-8)-4}))^{\frac{1}{2}}}, & & a^{\frac{1}{2}}u = \frac{LB}{n^{\frac{1}{2}}+n\sqrt{(n^{\frac{1}{2}}-8)-4})}$ Cette valeur de a u étant substituée dans celle de la plus grande abfcisse CA (779) = 1 u v 6, & dans celle de la plus grande ordonnée  $CB(781) = \frac{a_3^2 u}{6\sqrt{3}}$ , on aura les dimensions CB & CA, au moyen desquelles on pourra décrire, comme auparavant, la courbe, qui passera par le point K.

(791.) On trouve dans la Table suivante les valeurs de x & de y qui correspondent aux dissérentes valeurs de z dans la supposition de b=1. La premiere colonne à gauche de cette Table contient les valeurs de z; la seconde & la troisseme colonne contiennent, pour la premiere branche, les valeurs des abscisses & des ordonnées qui leur correspondent. Les quatrieme, cinquieme & sixieme colonnes contiennent les mêmes éléments pour la seconde branche.

TABLE des Abscisses & des Ordonnées de la Courbe qui, en rensermant le plus grand, ou le moindre, espace, éprouve la moindre, ou la plus grande, résistance.

Premiere Branche.			Seconde Branche.		
7	x	by	1	x	<i>b</i> — <i>y</i>
0	0	0	1/2	21/2	1
1 40 .	1809	45	2	181/15	6/15
4	991/51	172	4	108/51	241/51
1 2	27/15	31/15	00	31/3	0
1	91/6	31/6		• •	
1/2	21/2	ı			

<sup>\*</sup> Si, dans les formules qui donnent la valeur de x & de b-y, l'on substitue pour  $a^{\frac{1}{2}}u$  sa valeur; si s'on fait b=1, & t successivement égal aux nombres de la première colonne, on aura tous les nombres de cette Fable. Or,  $a^{\frac{1}{2}}u$  étant constant, on peut en prendre la valeur pour n'importe quel point de la courbe. Au point A, où la courbe coupe l'axe, on a (781)  $b=\frac{a^{\frac{1}{2}}u}{6\sqrt{3}}$ ; donc  $a^{\frac{1}{2}}u=6b\sqrt{3}=6\sqrt{3}$ , puisque b=1: c'est la quantité qu'on a substituée dans les valeurs de x & de b-y.

#### CHAPITRE IX.

Du Mouvement progressif horisontal que prennent les corps : flottants, lorsqu'ils sont pousses par une ou par plusieurs puissances.

PROPOSITION LX.

(792.) TROUVER la relation entre le temps & la vîtesse qu'acquiert un corps flottant, lorsqu'il est poussé par une puissance dont la direction est horisontale, & placée dans le centre des resistances, en supposant que celui-ci coïncide avec le centre de gravité.

$$\frac{\pi}{N} - \frac{Ru}{N} + \frac{\Omega u^{2}}{N} - u^{4} = \int_{0}^{1} h - \int_{0}^{1} (g - h) u - \int_{0}^{1} u^{2} - u^{4} du - \int_{0}^{1} u^{2} - u$$

cette équation il y a deux racines réelles. l'une positive u = h, & l'autre négative u = -g, avec deux racines imaginaires contenues dans l'équation  $f^2 - (g - h)u + u^2 = o$ . Notes aurons donc  $dt = \frac{(A + Bu) du}{f^2 - (g - h)u + u^2} + \frac{Ddu}{g + u}; D \text{ étant } = \frac{M}{\Lambda(g + h)(2h^2 - g + f^2)};$ 

$$C = \frac{M}{N(g+h)(2g^2-g^n+f^2)}; B = D - C, & A = C(2g-h) - D(g-2h).$$

$$C = \frac{M}{N(g+h)(2g^2-g^n+f^2)}; B = D - C, & A = C(2g-h) - D(g-2h).$$

$$R r$$

L'équation étant fous cette forme, on en déduit, en intégrant,  $t = \frac{A + \frac{1}{2}B (g - h)}{f^2 - \frac{1}{4}(g - h)} \left( Arc \ tang \left( u - \frac{1}{2}(g - h) \right) - Arc \ tang \left( V - \frac{1}{2}(g - h) \right) + \frac{1}{2}B \log \left( \frac{f^2 - (g - h)u + u^2}{f^2 - (g - h)V + V^2} \right) + C \log \left( \frac{g + u}{g + V} \right) + D \log \left( \frac{h - V}{h - u} \right)$ . On obfervera que ces arcs appartiennent à un cercle dont le rayon est =  $\left( f^2 - \frac{1}{4}(g - h)^2 \right)^{\frac{1}{2}}$ ; & que V exprime la vîtesse positive avec laquelle le corps se mouvoit lorsque la puissance  $\pi$  a commencé à agir \*.

\* Nous allons développer les calculs de cette Proposition, qui pourroient embarrasser quelques Lecteurs.

L'Auteur parvient à l'équation  $s = \frac{M}{N} \int \frac{du}{\frac{\pi}{N} - \frac{Ru}{N} + \frac{Qu^2}{N} - u^4}$ : ainsi il ne s'agit, pous

evoir  $\epsilon$ , que de trouver la valeur de l'intégrale  $\int_{\frac{\pi}{N} - \frac{Nu}{N} + \frac{Qu^2}{N} - u^4}^{\frac{du}{N}}$ , & de la muf-

tiplier par  $\frac{M}{N}$ . Pour trouver l'intégrale de cette fraction, il faut décomposer son dénomina-

teur en ses facteurs; en conséquence, on considérera  $\frac{\pi}{N} - \frac{R}{N}u + \frac{Q}{N}u^4 - u^4$  comme = 0;

& sous cette forme, on voir qu'il s'agit de trouver les racines d'une équation du quatrieme degré, dont le terme qui contient la troilieme puissance de l'inconnue est évanoui, puisque ce sont ces racines qui doivent sormer les sacteurs de cette quantité. (Voyez la Troisieme Partie du

Cours de Mathématiques de M. Bequit, Art. 178.).

La vitesse u est une quantité réelle qui peut être positive, on négative; ainsi cette équation ne peut avoir ses quatre racines imaginaires: & ce qui suit saisant voir qu'elle ne peut les avoir toutes quatre réelles, il saut conclure qu'il y en a deux réelles & deux imaginaires (ibid. Art. 204 & faiv.). Dans cette combinaison, l'inspection seule de la proposée, & l'état de la question, sont connoître que les deux racines réelles ne peuvent être toutes deux positives, ni toutes deux négatives; car si l'on avoit  $u=\pm g$ , &  $u=\pm h$ , on auroit g+u=0, & h+u=0, & par conséquent (g+u) (h+u), ou gh+(g+h)  $u+u^2=0$ ; ce qui fait voir que l'autre sacteur du second degré, qui, multiplié par celui-ci, doit produire la proposée délivrée du terme qui contient  $u^3$ , & ayant le terme  $u^4$  négatif, est nécessairement de cette forme  $f^2+(g+h)u-u^2=0$ . Or,  $f^2$  étant positif, ce second sacteur ne peut avoir ses racines imaginaires, comme on le supposée, & les ayant réelles, alors la proposée auroit ses quatre racines réelles, ce qui ne peut convenir; car, dans le cas où l'on admet le signe +, c'est-à-dire, dans la sup, osition des racines négatives, le second terme de l'équation qui en résultant les pas négatif, comme dans la proposée. A la vérité, en admettant le signe -, ou en supposant les racines positives, le second terme de l'équation résultante est nègatif, mais, dans ce cas, comme dans la précédent, le troisieme terme est excessivement positif, ce qui ne peut être admis dans la pratique, ainsi qu'on va le voir. Cette hypothèse ne peut donc avoir lieu, & les quatre racines ne peuvent être réelles.

Il faut donc que les deux racines réelles soient. l'une positive, & l'autre négative; c'est la seule combinaison qui soit compatible, avec l'état de la quession, puisqu'il s'agit de trouver le rapport entre la vitesse acquise u. & le temps employé à l'acquérir, & ce te vitesse peut être positive, ou négative. Ainsi cette seule considération suffiroit, indépendamment de toute analyse algébrique, pour exclure toutes les autres combinaisons des racines. Mais pour suivons. Soit u = -g, & u = h, on aura (h - u)(g + u), ou  $gh - (g - h)u - u^* = 0$ ; l'autre

#### COROLLAIRE I.

(793.) Dans le cas où le corps auroit une vîtesse déterminée, & que cette vîtesse viendroit à diminuer, à cause que la somme des forces résistantes deviendroit plus grande que la puissance  $\pi$ ; l'équation seroit, en ce cas, dt ( $\pi - Ru \mp Qu^2 - Nu^4$ ) = -Mdu, la même qu'auparavant, avec cette seule différence, que du est négative. Donc la même équation & les mêmes racines satisferont

facteur, qui doit concourir avec celui-ci pour produire la proposée, sera de cette forme  $f^2 - (g-h)u + u^2 = 0$ . On aura donc  $f^2gh - f^2(g-h)u - f^2u^2 - u^4$   $-gh(g-h)u + (g-h)^2u^2 + ghu^2$   $-gh(g-h)u + (g-h)^2u^2 + ghu^2$ 

équation dont le second terme est négatif, ayant h < g, & dont le troisieme terme peut être positif, ou négatif, selon la valeur de  $f^2$ . Les deux racines de l'équation  $f^2 - (g-h)u + u^2 = 0$ , peuvent à la vérité être réelles; mais pour que ce cas extrême arrive, il faut que  $f^2$  soit moindre que  $\frac{1}{4}(g-h)^2$ , ce qui rend le troisieme terme  $u^2(-f^2 + (g-h)^2 + gh)$  excessivement positif, car ayant  $f^2 < \frac{1}{4}(g-h)^2$ , on aura à plus forte raison  $f^2 < (g-h)^2$ , & encore à bien plus forte raison  $f^2 < (g-h)^2 + gh$ . Or (666 & 667, Note) pour que le troisieme terme qui est celui qui suit la raison du quarré des vitesses soit ainsi excessivement positif, il faut que la partie choquante du corps soit beaucoup plus aigué que la partie choquée, ce qui ne convient nullement avec ce que la pratique exige. Venons maintenant à l'intégration dont il s'agit.

En subttituant dans la valeur de dt, les facteurs dans lesquels nous venons de supposer son

dénominateur décomposé, on aura  $de = \frac{N^{du}}{(h-u)(g+u)(f^2-(g-h)u+u^2)}$ . Supposons que cette valeur de dt soit aussi représentée par  $\frac{(A+Bu)du}{f^2-(g-h)u+u^2}+\frac{Cdu}{g+u}+\frac{Ddu}{h-u}$ , les Coëfficients A, B, C, D étant indéterminés. Alors en réduisant au même dénominateur les fractions qui composeront le second membre, supprimant le dénominateur commun, passant tous les termes dans un membre,  $\delta$  réduisant, on aura  $(ghA+f^2hC+f^2gD-\frac{M}{N})u^2+(A-gA+ghB-ghC+h^2C-f^2C-g^2D+ghD+f^2D)u+(-A+hB-gB+gC+hD)u^2+(D-B-C)u^3=0$ . Or, pour que cette équation ait lieu indépendamment de toute valeur de u, il faut que la somme des quantités qui multiplient chaque puissance de u soit =0: remplissant donc cette condition, on aura quatre équations à l'aide desquelles on déterminera, par les regles ordinaires de l'Algebre, les valeurs des coëfficients A, B, C, D. Ces opérations faites, on trouvera B=D-C; A=C(2g-h)-D(g-2h);  $D=\frac{M}{N(g+h)(2h^2-gh+f^2)}$ ;

&  $C = \frac{m}{\Lambda(g+h)(2g^2-gh+f^2)}$ , comme le dit l'Auteur.

Ceci polé, soit AM un arc de cercle dont AB est la tangente & CB la secante; soit mené la secante CE infiniment proche de la premiere, & du point C, comme centre, avec le rayon CB, soit décrit l'arc BS, lequel pourra être confidéré comme une petite ligne droite perpendiculaire à CE. Le triangle BSE sera semblable au triangle ACE, puisqu'ils ont chacun un angle droit, & un angle commun, il sera donc aussi semblable au triangle ACB qui en diffère infiniment peu. Faisant AB = x, l'arc AM = y, & le rayon AC = a; BE sera CB = ax, CB = ax, CB = ax. Les triangles semblables

Frg. 4.

aux deux cas, en observant seulement que dans celui-ci, à cause qu'on a - Mdu, il faut changer le signe des termes des inté-

ACB, SEB donnent CB: AC:: BE: BS, on  $\sqrt{(aa+xx)}$ : a:: dx:BS =  $\sqrt{(.1a+xx)}$ Les secteurs semblables CBS, CMN donnent aussi CB: CM:: BS:MN, ou V(aa+xx): a ::  $\frac{adx}{\sqrt{(aa+xx)}}$ :  $dy = \frac{aadx}{aa+xx}$ : c'est l'expression générale de l'élement d'un arc de cercle dont x est la tangente & a le rayon. Reprenons maintenant l'équation  $d\iota = \frac{(A+Bu)du}{\int_{-\infty}^{2} -(g-h)u+u^{2}} + \frac{Cdu}{g+u} + \frac{Ddu}{h-u}$ ; Je vois d'abord que les deux derniers termes font les différencielles du logarithme de g+u & de h-u, dont l'une est multipliée par C, & l'autre par -D, (ibid. Quatrieme Partie, Art. 27). Ainfi leurs intégrales font  $C \log (g+u)$ , &  $-D \log (h-u)$ . Quant au premier terme, je cherche à le ramener à la forme  $\frac{aadx}{aa+xx}$ , dont l'intégrale est Arc tang x, & pour cela je fais évanouir le second terme du dénominateur, en faisant  $u=x+\frac{\epsilon}{2}(g-h)$  (ibid. Troisseme Partie, Art. 192); ce qui donne  $x=u-\frac{1}{4}(g-h)$ , & dx=du. Substituant donc ces quantités dans le premier terme, en place de leurs correspondantes, il deviendra. . . . ment: car en faisant  $f^2 - \frac{1}{4}(g-h)^2 = ad$ , ce qui donne  $a = (f^2 - \frac{1}{4}(g-h)^2)^{\frac{1}{8}}$ , on voit aisément que l'intégrale de la premiere partie est  $\frac{A + \frac{1}{4}(g-h)}{f^2 - \frac{1}{4}(g-h)^2} \left( Arc \ tang \ (u - \frac{1}{4}(g-h)) \right)$ , & que celle de la feconde est  $\frac{1}{2}B\log(x^2+f^2-\frac{1}{4}(g-h)^2)$ , ou  $\frac{1}{2}B\log(f^2-(g-h)u+u^2)$ , en mettant pour x sa valeur. Réunissant donc toutes ces intégrales, on aura e = . . . . . . .  $\frac{A+\frac{1}{4}(g-h)^{4}}{f^{2}-\frac{1}{4}(g-h)^{4}}(Arc\ tang\ (u-\frac{1}{4}(g-h))+\frac{1}{4}B\log(f^{2}-(g-h)u+u^{2})+C\log(g+u)-D\log(h-u)+K.$ Pour trouver la constante K, je considere que l'intégrale doit être égale à zéro au commencement de l'action, ou lorsque t=0; & alors u devient égale à la vîtesse initiale  $0 = \frac{A + \frac{1}{2}(g - h)}{\int_{-\frac{1}{2}}^{2} (g - h)^{2}} \left( \text{ Arc tang } \left( V - \frac{1}{2}(g - h) \right) + \frac{1}{2} B \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - \frac{1}{2} \log \left( f^{2} - (g - h) V + V^{2} \right) + C \log (g + V) - C \log (g + V$  $D \log (h-V) + K$ ; d'où l'on tire  $K = \frac{A + \frac{1}{2}(g-h)}{\int_{-1}^{2} (g-h)^{2}} (-Arc \, sang \, (V - \frac{1}{2}(g-h)) - \dots$  $\frac{1}{2}B \log (f^2 - (g-h)V + V^2) - C \log (g+V) + D \log (h-I)$ . Substituant cette valeur de Kdans celle de s, l'intégrale complette, ou la valeur entiere de s, fera = . .  $\frac{A + \frac{1}{4}(g - h)}{f + \frac{1}{4}(g - h)^{2}} \left( Arc \ tang \left( u - \frac{1}{4}(g - h)^{2} \right) - Arc \ tang \left( V - \frac{1}{4}(g - h)^{2} \right) \right) + \frac{1}{4} B \left( \log (f^{2} - (g - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - (g - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - (g - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2}) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right) - \frac{1}{4} B \left( \log (f - h)u + u^{2} \right$  $\log \left(f^{2}-(g-h)V+V^{2}\right)+C\left(\log \left(g+u\right)-\log \left(g+V\right)\right)-D\left(\log (h-u)+\log (h-V)\right); \text{ ou enfin } \epsilon=0$  $C \log \left( \frac{g+u}{g+V} \right) + D \log \left( \frac{h-V}{h-u} \right)$ : c'est l'expression même de l'Auteur.

Chap. IX. DU MOUVEMENT DES CORPS FLOTTANTS. 317 grales résultantes, pour avoir la véritable valeur qui convient à ce cas. Donc l'intégrale deviendra.  $t = \frac{A + \frac{1}{2}B(g-h)}{f^2 - \frac{1}{2}(g-h)^2} \left( Arc \ tang\left(V - \frac{1}{2}(g-h)\right) - Arc \ tang\left(u - \frac{1}{2}(g-h)\right) \right) + \frac{1}{2}B \log\left(\frac{f^2 - (g-h)V + V^2}{f^2 - (g-h)u + u^2}\right) + C \log\left(\frac{g+V}{g+u}\right) + D \log\left(\frac{h-u}{h-V}\right)$ C OROLLAIRE II.

(794.) Si l'on vouloit renfermer, dans le cas de la diminution de la vitesse, celui dans lequel on a  $\pi=0$ , on auroit h=0, à cause que le terme  $f^{\perp}gh$  correspondant à  $\pi$ , doit alors s'évanouir. Substituant donc, dans la dernière valeur de t, celle de h=0, on aura celle qui convient à ce cas.

#### COROLLAIRE III.

(795.) Dans le cas où le corps a acquis sa plus grande, ou sa moindre vîtesse, on a du=0: donc on aura aussi  $\pi - Ru \mp Qu^2 - Nu^4 = 0$ , & la racine, ou sacteur positif, h - u, sera aussi = 0: donc la plus grande, ou la plus petite, vîtesse que puisse acquérir le corps, est = h.

#### COROLLAIRE IV.

(796.) Puisque, dans le cas oû le corps acquiert sa plus grande, ou sa plus petite, vîtesse h, la quantité  $D \log \binom{h-V}{h-U}$ , ou  $D \log \binom{h-u}{h-V}$  devient infinie, il s'ensuit que le temps t sera aussi infini, ou que le corps a besoin d'un temps infini pour acquérir sa plus grande, ou sa moindre, vîtesse; ou, ce qui revient au même, il s'ensuit que le corps ne pourra jamais acquérir cette vîtesse.

#### COROLLAIRE V.

(797.) Si le corps avoit ses deux moitiés, choquante & choquée, égales & semblables, on auroit Q = 0 (669.); & si, de plus, il étoit très-grand, ou s'il étoit submergé à une grande prosondeur dans le Fluide, & que sa plus grande vitesse h ne sut pas excessive, on pourroit négliger la quantité  $Nu^4$ , qui provient de la dénivellation (654,668 & 673), & l'on auroit  $t = M \int_{\frac{\pi}{2} - Ru}^{\frac{\pi}{2}} \frac{du}{R} \log \left( \frac{\pi - RV}{\pi - Ru} \right) *$ 

<sup>\*</sup> Car  $dt = M\left(\frac{du}{\sqrt{-Ru}}\right) = \frac{M(\frac{-Rdu}{2-Ru})}{L}$ ; donc  $t = -\frac{M}{R}\log(\sqrt{-Ru}) + K$ . Mais au commencement de l'action, cette intégrale doit s'évanouir, & alors u = V; donc

EXAMEN MARITIME, Liv. II.

318 pour le cas où la vîtesse va en augmentant; &  $t = \frac{M}{R} \log \left( \frac{\tau - Ru}{\tau - RV} \right)$ , pour le cas où elle va en diminuant.

#### COROLLAIRE VI.

(798.) D'après les conditions précédentes, la plus grande, ou la moindre, vîtesse sera =  $\frac{*}{R}$  \*.

#### COROLLAIRE VII.

(799.) On aura donc encore  $t = \frac{M}{R} \log \left( \frac{\tau - RV}{\tau - Rv} \right) = \infty$ , ou  $t = \frac{M}{R} \log \left( \frac{\tau - Ru}{\tau - RV} \right) = -\infty^{**}$ , pour le temps dans lequel le corps acquerra la plus grande, ou la moindre, vîtesse.

#### COROLLAIRE VIII.

(800.) Ayant trouvé  $t = \frac{M}{R} \log \left( \frac{\tau - RV}{\tau - Ru} \right)$ , on en conclura  $\frac{Rt}{M} =$  $\log \left(\frac{\tau - RV}{\tau - Ru}\right)$ ; & supposant  $\log q = 1$ , on aura  $\frac{Rt}{M} \log q = \log \left(\frac{\tau - RV}{\tau - Ru}\right)$ , ou  $q^{\overline{M}} = \frac{r - RV}{r - Ru}$ : ce qui donne la vîtesse, à quelque instant que ce foit de la course du corps, lorsqu'elle va en augmentant, ou la valeur de  $u = \frac{\tau}{R} \left( 1 - \frac{1}{q \frac{Rt}{M}} \right) + \frac{V}{a \frac{Rt}{M}}$ .

#### COROLLAIRE IX.

(801.) Dans le cas où la vîtesse va en diminuant, on aura

 $0 = -\frac{M}{R} \log (\pi - RV) + K$ ; & par conséquent  $K = \frac{M}{R} \log (\pi - RV)$ . Substituant cette valeur de K dans l'intégrale, on a  $t = \frac{M}{R} \log (\pi - RV) - \frac{M}{R} \log (\pi - Ru) = \frac{M}{R} \log (\frac{\pi - RV}{\pi - Ru})$ 

\* Car alors  $\pi - Ru = 0$ , ce qui donne  $u = \frac{\pi}{R}$ .

\*\* Il est évident qu'il y a ici une faute de calcul dans le texte Espagnos. On y trouve encore; pour ce second cas,  $\iota = +\infty$ , mais il saut  $\iota = -\infty$ , ainsi que le calcul l'indique; car, puisque, dans le cas de la vitesse décroissante,  $\iota = \frac{M}{R} \log \left( \frac{\pi - Ru}{\pi - RV} \right)$ , lors de la moindre vîtesse  $u = \frac{\pi}{R}$ , on a  $t = \frac{M}{R} \log \left( \frac{0}{t - RV} \right) = \frac{M}{R} \log 0 = -\infty$ . On appliquera cette Remarque au Corollaire 1V, Art. 796. Cette faute est d'une conséquence beaucoup plus grande qu'elle ne pourroit le paroître d'abord; il nous semble évident que c'est elle qui a donné lieu à une méprise bien étrange, qu'on trouve dans le Corollaire X, & que nous serons remarquer.

Chap. IX. DU MOUVEMENT DES CORPS FLOTTANTS. 319

Re =  $log(\frac{\pi - Ru}{\pi - RV})$ , &  $q = \frac{Re}{\pi - RV}$ ; ce qui donne la vitesse, à quelque instant que ce soit de la course du corps, ou  $u = \frac{\pi}{R} \left(1 - qM\right) + VqM$ .

C o R o L L A I R E X.

(802.) La quantité  $\frac{\pi - Ru}{\pi - RV}$  étant de l'espece des quantités fractionnaires, q sera une quantité de la même espece : par conséquent, lorsque  $t = \infty$ , on a  $q^{\overline{M}} = 0$ : donc on aura dans ce cas, comme auparavant, la même vitesse  $u = \frac{\pi}{R}$ \*.

"La quantité  $\frac{Rt}{\pi-RV}$  étant de l'espece des quantités fractionnaires,  $q\overline{M}$  sera une quantité de la mome espece. Par conséquent, lorsque  $t=-\infty$ , on a  $q\overline{M}=0$ . Donc on aura dans ce cas, comme auparavant, la même vitesse  $u=\frac{\pi}{R}$ .

L'expression qM=0, que l'Auteur donne comme générale, puisqu'il dit que q est fractionnaire &  $t=+\infty$ , ne convient point au cas de la vitesse croissante; au contraire,

<sup>\*</sup> Nous avons traduit littéralement ce Corollaire, quoiqu'il doive paroître au moins étrange. La quantité  $\frac{\pi - Ru}{\pi - RV}$  étant, dit l'Auteur, de l'espece des quantités fractionnaires, q sera une quantité de la même espece. Cette conséquence est évidemment fautive. L'espece de la quantité q est déterminée, & ne dépend nullement de celle de  $\frac{\pi - Ru}{v - RV}$ : q est le nombre dont le logarithme hyperbolique est l'unité. Ce nombre est connu, & est à fort peu près = 2,7182818, comme le sçavent tous les Géometres. Or, ce nombre élevé à la puissance dont l'exposant est  $\frac{R\epsilon}{M}$ , R & M désignant des quantités constantes & finies, & t une quantité infinie, toin de devenir =0, devient au contraire infini.  $\frac{\pi - Ru}{LRU}$  est toujours dans le cas présent une quantité fractionnaire, puisque dans la vîtesse décroissante, n est moindre que V, & que le terme Ru des résistances est plus grand que la puissance  $\pi$  (793): mais cela prouve seulement que qM est une fraction, ce qui est évident, puisque t est négatif. Or, lorsque le corps a atteint sa plus petite vîtesse,  $t=-\infty$ (799), & alors  $q^{\frac{Kt}{M}} = 0$ . Cette expression  $q^{\frac{Kt}{M}} = 0$ , que l'Auteur donne comme générale, étant appliquée au cas de la vîtesse décroissante (801), donne très-bien la plus petite vîtesse = 7; mais s'il eut voulu appliquer la même expression au cas de la vîtesse croissante, il se sut trouvé bien embarrassé, & n'auroit pu que soupçonner quelque erreur dans ses calculs. Il l'eut bientôt découverte dans le Carollaire VII, comme nous l'avons fait remarquer dans la note qui l'accompagne. Voici comment nous voudrions rétablir le Corollaire X, en raisonnant toujours d'après les principes de l'Auteur.

#### COROLLAIRE XI.

(803.) Si dans la valeur  $\frac{\pi}{R}$  de la plus grande vitesse qu'on a trouvée en négligeant la dénivellation, on substitue les valeurs de  $\pi = Nf^2 gh$ , & de  $R = N(f^2 + gh)(g - h)$ , cette plus grande vitesse sera  $\frac{f^2gh}{(f^2 + gh)(g - h)}$ . Cette quantité est toujours plus grande que la plus grande vitesse h qu'on trouve en ayant égard à la dénivellation, à moins qu'on n'ait  $f^2 < g(g - h)$ .

#### COROLLAIRE XII.

(804.) Le cas dans lequel la plus grande vitesse, en tenant compte de la dénivellation, est égale à la plus grande vitesse qui a lieu en la négligeant, est celui dans lequel on a  $f^2 = g(g-h)$ . Si l'on substitue cette valeur de  $f^2$  dans le troisieme terme de l'équation supposée, Art. 792, qui est  $= u^2(-f^2 + (g-h)^2 + gh)$ , ce terme se réduira à  $h^2u^2$ , & sera par conséquent positis. Donc la plus grande vitesse h ne peut être plus grande que  $\frac{\pi}{R}$ , à moins que la quantité  $\mp Q$  ne soit positive, ou, ce qui revient au même, que la partie choquante du corps ne soit pas beaucoup plus aiguë que la partie choquée. (Voyez les Notes des Art. 667 & 792.).

#### COROLLAIRE XIII.

(805.) Si nous supposons  $\frac{f^2gh}{(f^2+gh)(g-h)} = h + \theta$ ,  $\theta$  exprimant la différence entre les deux plus grandes vîtesses, c'est-à-dire,  $\theta = \frac{\pi}{R} - h$ , cette différence  $\theta$  for  $\theta = \frac{f^2gh}{f^2+gh(g-h)} - h = \frac{h^2(f^2-g(g-h))}{(f^2+gh)(g-h)}$ .

#### SCOLIE I.

(806.) Nous avons affuré dans la Proposition ci-dessus que  $f^2-(g-h)u+u^2$  contient deux racines imaginaires; cependant

dans ce cas, cette quantité est infinie. Aussi en faisant  $qM = \infty$ , dans la formule de la vitesse croissante, on trouve la plus grande vitesse  $= \frac{\pi}{R}$  comme cela doit être. En général, il faut observer que dans le cas de sa vitesse décroissante, le calcul donne toujours pour  $\epsilon$  une quantité négative : puisque (799)  $t = \frac{M}{R}$  multiplié par le logarithme de la fraction  $\frac{\pi - Ru}{\pi - RV}$ ; logarithme qui est négatif, comme chacun le sçait.

cette

Chap. IX. DU MOUVEMENT DES CORPS FLOTTANTS. 321 cette quantité peut en contenir deux réelles, si l'on a  $\frac{1}{4}(g-h)^2 > f^2$ ; ma is, pour que cela arrive, il est nécessaire que le troisseme terme  $u^2(-f^2+(g-h)^2+gh)$  soit excessivement positif, ou que la partie choquante du corps soit excessivement aiguë, en comparaison de la partie choquée; ce qui ne convient pas dans la pratique. Voyez les Notes des Art. 667 & 792.

#### SCOLIE II.

(807.) Pour faciliter le calcul, nous avons supposé, dans la Proposition, que la puissance étoit placée au centre de gravité, & que le centre des résistances coincidoit avec celui de gravité; mais cette supposition est impossible, à moins que le centre de gravité ne suive les variations du centre des résistances; variations qui sont très réelles, comme on le verra par la suite, & comme on peut sacilement le présumer dès-à-présent, en considérant seulement combien varient les résistances qui résultent de la dénivellation. Cependant, lorsque ces résistances ne seront pas excessives, ou que le corps n'aura pas une inclinaison assez considérable pour que les deux centres se séparent, on pourra avec sûreté négliger la dissérence qui en résulte.

#### SCOLIE III.

(808.) Quoiqu'on ait fait voir (796.) que le temps dont un corps a besoin pour acquérir sa plus grande, ou sa moindre, vîtesse, est infini, cependant il ne laisse pas, pour cela, de l'acquérir presque toute dans un temps très-court. Car soit T le temps nécessaire pour acquérir cette vîtesse depuis le repos, & t celui qui est nécessaire pour l'acquérir, en commençant à se mouvoir avec la vîtesse primitive V: on aura  $T = \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi}{\pi - RU}\right)$ , &  $t = \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi - RV}{\pi - RU}\right)$ . Donc le temps qu'il saut au corps pour acquérir la vîtesse V, sera ....  $T - t = \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi}{\pi - RU}\right) - \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi - RV}{\pi - RU}\right) = \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi}{\pi - RV}\right)$ . Supposons maintenant que V soit une vîtesse un peu moindre que la plus grande vîtesse  $\frac{\pi}{R}$ ; soit, par exemple,  $V = \frac{\pi}{R} - \frac{\pi}{100R} = \frac{\pi}{R} \left(1 - \frac{1}{100}\right)$ , on aura  $T - t = \frac{M}{R} \log\left(\frac{\pi}{\pi - (1 - \frac{1}{100})}\right) = \frac{M}{R} \log 100 = \frac{M}{R} (4, 6)$ : de sorte que si M = R, on aura  $T - t = 4^{\prime\prime} 36^{\prime\prime\prime\prime}$ ; c'est le temps qu'emploîra le corps, depuis le repos, pour acquérir une vitesse qui n'est moindre que la plus grande que de  $\frac{\pi}{100}$ . Si l'on a M = 2R, le temps Tom H s.

fera double; il sera triple, si M = 3R, & ainsi de suite: de sorte que si M étoit cent sois plus grand que R, le temps ne seroit que de 460'', ou 7' 40''. Pour un parallélipipede rectangle qui flotte, ayant sa base parallele à l'horison, on a M = mbae, e exprimant la longueur du parallélipipede, &  $R = \frac{1}{3}mba^{\frac{1}{2}}$  (642.): donc  $\frac{M}{R} = \frac{3^{e}}{4!}$ , &  $T - t = \frac{3^{e}}{4!}$  (4" 36'''). Si donc on avoit a = 1, & e = 20, le temps T - t que le parallélipipede emploîroit à acquérir une vîtesse moindre seulement de  $\frac{1}{100}$  que la plus grande, seroit  $\frac{1}{100}$   $\frac{1}{100}$ 

#### PROPOSITION LXI.

(809.) Trouver la relation entre la vîtesse & l'espace que parcourt un corps flottant, poussé par une puissance dont la direction est horisontale, & qui est placée dans le centre des résissances, en supposant

que ce centre coîncide avec celui de gravité.

(810.) Les intégrales avec lesquelles on trouve la valeur de l'espace parcouru e, sont donc les mêmes que celles avec lesquelles on

<sup>\*</sup> Les valeurs de D & de C doivent être telles qu'on les voit ici; elles sont très-fautives dans l'original.

Ch. XI. DU MOUVEMENT DES CORPS FLOTTANTS. 323 trouve la valeur du temps t, dans lequel il est parcouru; elles ne différent que par les coëfficients constants A, B, C, D\*.

COROLLAIRE II.

(811.) Le corps ne pourra donc acquérir sa plus grande, ou sa moindre, vitesse, qu'après avoir parcouru un espace infini.

COROLLAIRE III.

(812.) Si le corps avoit ses deux moitiés, choquante & choquée, égales & semblables, & si l'on négligeoit l'effet de la dénivellation exprimé par  $Nu^4$ , on auroit  $de = \frac{Mu \, du}{\pi - Ru}$ , & par conséquent  $e = \frac{M}{R^2} \left( R(V-u) + \pi \log \left( \frac{\tau - RV}{\tau - Ru} \right) * * \right)$ .

COROLLAIRE IV.

(813.) Si la marche du corps commençoit depuis le repos pour parcourir l'espace e, on auroit V=0; donc alors  $e=\frac{M}{R^2}\left(-Ru+\pi \log(\frac{\pi}{\pi-Ru})\right)$ .

C O R O L L A I R E V.

(814.) Si nous substituons à la place de u sa valeur  $\frac{e_1}{R} \left(1 - \frac{1}{100}\right)$ , nous aurons  $e = \frac{M}{R^2} \left(-\pi \left(1 - \frac{1}{100}\right) + \pi \left(4,6\right)\right) = \frac{M_*}{\Lambda^2} \left(3,61\right)$ .

C o R o L L A I R E V I.

(815.) L'espace parcouru sera donc en raison directe de la puisfance & de la masse, & en raison inverse doublée de la constante R qui multiplie les résissances.

<sup>\*</sup> L'Auteur dit qu'elles ne différent que par les trois coefficients constants A, B & C; mais cette conséquence est une suite de la faute de calcul que nous venons de faire remarquer.

Pour trouver cette intégrale, il faut employer une méthode analogue à celle que nour avons développée dans la note de l'Art. 792. Soit  $\frac{Mu \, du}{\pi - Ru} = A du + \frac{B \, du}{\pi - Ru}$ . En réduifant le fecond membre en fraction, divifant par du, fupprimant le dénominateur commun, & passant tous les termes d'un côté, on aura  $\pi A + B - RAu - Mu = 0$ . Cette équation devant avoir lieu indépendamment de toute valeur de u, on aura  $\pi A + B = 0$ , & -RA - M = 0, d'où l'on tire  $A = -\frac{M}{R}$ , &  $B = \frac{\pi M}{R}$ . Substituant ces quantités, on aura  $\frac{Mu \, du}{\pi - Ru}$ , ou  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$  and  $\frac{\pi M}{\pi - Ru}$ , ou  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$  and  $\frac{\pi M}{\pi - Ru}$ , ou  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$  and  $\frac{\pi M}{\pi - Ru}$ , ou  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$  and  $\frac{\pi M}{\pi - Ru}$ , ou  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$  and  $de = -\frac{M}{R} \, du + \dots$ 

#### PROPOSITION LXII.

(816.) Trouver la vîtesse des Lames.

La puissance qui agit dans les Lames, est la gravité de la Lame même. Si une partie de la superficie d'un Fluide s'éleve par quelque cause que ce soit, après qu'elle a acquis sa plus grande élevation, sa gravité l'oblige de descendre, & lui fait prendre une disposition & une figure vers le bas, qui est égale à celle qu'elle avoit prise vers le haut; puisque l'action & la réaction sont égales; c'est-à-dire, qu'elle forme au-dessous de la superficie du Fluide un enfoncement dont la figure est absolument la même que celle de l'élevation: d'où il s'ensuit que dans les Lames ABCDEFG, la partie ABC qui s'éleve au-dessus du niveau AG, est égale & semblable à la partie CDE, celle - ci à EFG, & ainsi des autres. Le mouvement de la Lame contiste donc en ce que le point D s'éleve en H, auquel cas on dit que la Lame a parcouru l'espace de B en H. ou de I en D; & cette élevation dépend du poids de la colonne BI. qui doit mettre en mouvement la masse BID. Soit donc la hauteur BI=a; la moitié 11) de l'amplitude de la Lame = b; la partie dont cette Lame est déjà abaissée; c'est-à-dire, BK = DL = x; t le temps, & u la vitesse des points K ou L. Cela posé, nous aurons (19 & 47.) 32(a-2x) di = (a+b) du, &, en substituant à la place de de sa valeur  $\frac{dx}{u}$ , 32(a-2x) dx = (a+b) udu, d'où I'on tirera, en intégrant, 64  $(ax-x^2)=(a+b)u^2$ , ou  $u = \frac{dx}{dt} = \frac{8(x-x^2)^{\frac{1}{2}}}{(a+b)^{\frac{1}{2}}}.$  Cette derniere équation donne  $dt = \frac{(a+b)^{\frac{1}{2}} dx}{8(-x-x^2)^{\frac{1}{2}}}$ &, en intégrant,  $t = \frac{(a+b)^{\frac{1}{2}}}{8 \cdot \frac{1}{2}a} Arc BM^*$ , BMI étant un demi-cercle décrit sur le diametre Bi = a. Lorsque le point K s'abaisse en I, & que le point L s'éleve en H, l'Arc B.M devient tout le demicercle BMI, & dans ce cas le rapport  $\frac{Arc MB}{\frac{1}{2}a}$  est celui de la demicirconférence au rayon. Ce rapport étant donc représenté par c,

on aura  $\frac{1}{4}(a+b)^{\frac{1}{2}}c$ , pour l'expression de tout le temps dans le-

<sup>\*</sup> En mettant la valeur de de sous cette forme  $\frac{(a+b)^{\frac{1}{2}}}{8 \cdot \frac{1}{2}i}$ .  $\frac{\frac{1}{2} \cdot dx}{(ax-xx)^{\frac{1}{2}}}$ , on voit que le second fasteur est l'élément d'un Arc de cercle dont a est le diametre, & x le sinus verse. (Voyez la premiere Note de l'Art. 365.).

Chap. IX. DU MOUVEMENT DES CORPS FLOTTANTS. 325 quel le point B s'abaisse en I, & dans lequel le point B s'éleve en H, ou pour celui dans lequel B passe en H. Ce temps est le même que celui qu'un pendule de la longueur  $\frac{a+b}{2}$  emploie à faire une oscillation (369). Ce temps  $\frac{1}{6}(a+b)^{\frac{1}{2}}c$ , est à une seconde, comme la longueur, ou l'espace  $ID \Longrightarrow b$  que la Lame parcourt dans ce temps, est à  $\frac{8b}{(a+b)^{\frac{1}{2}}c}$ ; espace que parcourra la Lame dans une seconde de temps, & qui indique par conséquent sa véritable vîtesse (28.).

(817:) Le temps  $\frac{1}{1}(a+b)^{\frac{1}{2}}c$ , est à un autre temps quelconque  $\frac{(a+b)^{\frac{1}{2}}}{8 \cdot \frac{1}{4}a}$  Arc BM, que le point B emploie à passer de B en N, comme l'espace b que parcourt la Lame pendant ce temps, est à l'espace

 $BN = \frac{b \cdot Arc BM}{c \cdot \frac{1}{a}}$ ; de force que si nous faisons BN = y, nous aurons  $y = \frac{b \cdot Arc BM}{c \cdot \frac{1}{a}}$ ; équation de la Lame, ou de la courbe BOC, qui est une espece de cycloïde.

(818.) La relation entre a & b est dissérente dans les Lames, selon qu'elles vont en augmentant, ou en diminuant. La force du vent sait toujours augmenter les premieres, & le rapport  $\frac{a}{b}$  est plus grand que dans les secondes, qui sont celles qui subsissent après que le vent a diminué, ou qu'il a cessé entiérement.\* Dans ces dernieres Lames la quantité b peut être beaucoup de sois plus grande que a, parce que b demeurant constante, a diminue continuellement jusqu'à devenir égale à zéro. Si, dans les premieres Lames, ou dans celles qui sont parvenues à tout l'accroissement possible, à l'égard du vent qui les occasionne, on suppose que le mouvement du point a vers a0 de réduise à l'application continuelle, ou à la rotation, du cercle a1 fur la droite a2 nous aurons a3 les plus grand rapport a4 sera donc, dans cette a4 l'accontinuelle, de l'application continuelle, ou à la rotation, du cercle a5 les la donc, dans cette a6 l'accontinuelle, de l'accontinuelle de l

<sup>\*</sup> Les Marins Espagnols appellent Piradur, ou Olas Piradur, les Lames qui vont en augmentant, par l'unementation de la vitesse du vent; & ils nomment Ours de Leva, ou Mares de Leva, celles qui substituent après que le vent qui les a produites est duminué, ou même après qu'il s'est entérement calmé. Il est visible que ces décnieres sont de la seconde espece, & vont toujours en diminuant.

fupposition,  $\frac{1}{a(t+\frac{1}{6}c)} = \frac{1}{1+\frac{1}{6}c} = \frac{1}{2,57}$ : tous les autres rapports seront moindres, & iront en diminuant jusqu'à l'infini, dans toutes les autres Lames.

#### SCOLIE II.

(819.) Newton, dans sa Philosophie Naturelle, Liv. II, Proposition XLVI, néglige la valeur de a; or, en négligeant d'avoir égard à cette quantité, la vîtesse de la Lame est  $=\frac{8b \cdot}{c}$ , & suit la raison des racines quarrées de ses amplitudes, comme le dit cet illustre Auteur.

### CHAPITRE X.

Des Moments que les corps éprouvent dans leur mouvement progressif horisontal.

## PROPOSITION LXIII.

(820.) TROUVER les moments qu'éprouve un Corps qui se meut horisontalement dans un Fluide.

La résistance est une action, ou force, par laquelle le Fluide agit sur le corps; on peut par conséquent la regarder comme une puissance. Donc si l'on multiplie les différentes actions, ou résistances, que le Fluide exerce sur chaque dissérencielle de la surface du corps, suivant des directions perpendiculaires aux plans qui, passant par ces dissérencielles, coincident avec l'axe de rotations; si l'on multiplie, dis je, ces dissérentes actions par leurs dissances à ce même axe, la somme des produits sera celle des moments.

#### SCOLIE.

(821.) Les moments peuvent être considérés, ou peuvent être calculés, par rapport à trois axes, deux horisontaux perpendiculaires entre eux, & le troisieme vertical; les deux premiers peuvent même être pris arbitrairement. Nous nous bornerons cependant dans nos recherches à trouver les moments qui ont lieu à l'égard d'un axe horisontal perpendiculaire à la direction du mouvement, parce que, quelle que puisse être cette direction, on peut toujours la décomposer en deux autres perpendiculaires à deux axes donnés.

## Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISONTAL. 327 PROPOSITION L X I V.

(822.) Trouver les moments qu'éprouve un corps flottant quelconque qui se meut horisontalement dans un Fluide immobile.

Soit divisé la surface du corps, par des plans horisontaux & verticaux, en petits quadrilateres sensiblement plans; & soit calculé la force qui agit sur chacun dans une direction perpendiculaire au plan qui, passant par le même petit quadrilatere, coïncide avec l'axe horisontal de rotation. Multipliant ensuite cette force par la distance du petit quadrilatere à l'axe, le produit sera le moment qu'éprouve ce petit quadrilatere. Sommant donc tous les moments qui proviennent de tous les petits quadrilateres, on aura celui qu'éprouve

tout le corps.

La force horisontale qui agit sur un petit quadrilatere a été trouvée (624.) =  $mc(Da \pm \frac{1}{6}u \sin \theta ((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin \theta^2)$  2 donc (613.) celle qu'il éprouve dans une direction perpendiculaire au plan qui, passant par le même petit quadrilatere, coïncide avec l'axe, sera =  $\frac{mb \sin x}{\sin x} (Da \pm \frac{1}{6}u \sin \theta ((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin \theta^2)$  : x exprimant le complément de l'angle que forme le petit quadrilatere avec le plan qui, passant par ce quadrilatere, coïncide avec l'axe, i vétant la vitesse horisontale, &  $\theta$  l'angle que forme le petit quadrilatere avec la direction du mouvement. Multipliant cette force par r, distance du petit quadrilatere à l'axe, le moment qu'il éprouvera, sera exprimé par  $\frac{mb r \sin x}{\sin x} (Da \pm \frac{1}{6}u \sin \theta ((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin \theta^2$ .

Corona la la la El.

(823.) Les moments qu'éprouvent les petits quadrilateres, & qui sont produits par les deux dénivellations, seront (625.) =  $\frac{mbr \int_{BR}^{BR} (Da - \frac{1}{4}u \int_{BR}^{BR} (D -$ 

<sup>\*</sup>L'angle x que la direction suivant laquelle on a décomposé la force, sorme avec le petit quadrilatere sur lequel elle agit (571.), est le complément de celui que sorme le petit quadrilatere, avec, le plan qui, passant par ce quadrilatere, coincide avec l'axe; car la direction de la sorce saisant un angle droit avec ce dernier plan (820.), les deux autres angles ne doivent valoir ensemble qu'un angle droit. Donc, &cc.

<sup>\*\*</sup> Car si, par exemple, l'augmentation de force dans la partie choquante, qui provient de la dénivellation, tend à faire tourner le corps, en lui élevant son extrêmité choquante; il est-évident

du Fluide, il faudra les ajouter à ceux qu'on a déterminés ci-dessus.

#### COROLLAIRE II.

(824.) En décomposant les sorces, & par conséquent les moments relatifs à un axe horisontal, on peut les distinguer en moments horisontaux & en moments verticaux. Les moments horisontaux seront le produit des forces horisontales qui agissent sur les petits quadrilateres, par leur distance verticale au plan horisontal qui passe par le centre de gravité; & les moments verticaux seront le produit des sorces verticales, qui agissent sur les mêmes petits quadrilateres, par leur distance horisontale au plan vertical qui passe par le centre de gravité.

#### · COROLLAIRE III.

(825.) En décomposant de même les sorces, & par conséquent les moments qui en résultent relativement à un axe vertical, on peut réduire ces moments à deux autres, avec des directions perpendiculaires entre elles, & toutes deux par rapport au même axe.

#### COROLLAIRE IV.

(826.) Si le plan vertical coıncidant avec l'une de ces directions, coupoit le corps en deux parties égales & semblables, les moments qui résulteroient par rapport à cette direction, se détruiroient réciproquement, parce que les moments positifs d'un côté se trouveroient égaux aux moments négatifs de l'autre.

#### PROPOSITION LX V.

(827.) Trouver les moments relatifs à un axe vertical, qu'éprouve un corps flottant quelconque, qui se meut horisontalement dans une direction perpendiculaire au plan vertical qui partage le corps en deux parties égales & semblables.

La force horisontale qui agit sur un petit quadrilatere quelconque, ou sur une des dissérencio - dissérencielles, dans lesquelles on

que la diminution de force dans la partie choquée, qui provient de la même cause, tend à abaisser l'extrémité choquée; puisque le moment de la force qui agit sur la partie choquée; est négatif, & que la diminution d'une quantité négative produitale même esset que l'augmentation d'une quantité positive. L'extrêmité choquante s'élevera donc encore, en vertu de la dénivellation, dans la partie choquée : donc les moments qui proviennent des deux dénivellations sont conspirants, c'est-à-dire, sont tous deux positiss. On raisonnera de même pour tous les autres cas.

Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORIZONTAI. 329 divise la surface du corps, est  $(624.) = \dots$   $mc(Da \pm \frac{1}{6}u \sin \theta) ((D + \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{3}{2}}) + \frac{1}{64}u^2 a \sin \theta^2)$ ; ou, en substituant x pour D, & dx pour a, en supposant que x désigne la distance verticale du petit quadrilatere à la superficie du Fluide, ou la prosondeur à laquelle il est ensoncé dans le Fluide, & dx la hauteur de ce petit quadrilatere; cette expression deviendra =  $mcdx(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{8}u \sin \theta)^2$ , (626 + 627): ou bien parce qu'on suppose la partie choquante du corps égale & semblable à la partie choquée, la résistance des deux petits quadrilateres correspondants sera (655.) =  $\frac{1}{8}mcux^{\frac{1}{2}}dx \sin \theta$ . Si donc y désigne la distance horisontale de l'axe à la ligne qui joint les deux petits quadrilateres, le moment qu'ils éprouveront sera =  $\frac{1}{8}mcuyx^{\frac{1}{2}}dx \sin \theta$ ; quantité dont l'intégrale  $\frac{1}{8}mus \cos x^{\frac{1}{2}}dx \sin \theta$  exprimera le moment qu'éprouve tout le corps.

#### COROLLAIRE.

(828.) Les momens qu'éprouvent les petits quadrilateres, & qui proviennent des deux dénivellations, feront  $= mcydx(x^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{2}u \int in \theta)^2$ .

Définition NIII.

(829.) On appelle Stabilité les moments qu'éprouve un corps à l'égard d'un axe horisontal; parce que ce sont ces moments qui agissent pour maintenir le corps dans l'état où il se trouvoit auparavant.

#### PROPOSITION LXVI.

(830.) Trouver la Stabilité d'un corps flottant quelconque, ou les moments qu'il éprouve, lorsqu'il se meut horisontalement dans une direction perpensitulaire à l'axe horisontal de rotation.

La force horisontale qui agit sur un petit quadrilatere quelconque, est, par ce qu'on vient de voir,  $= mcdx(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}u \sin \theta)^2$ . Supposons maintenant que k représente la prosondeur verticale à laquelle le centre de gravité du corps est abaissé au-dessous de la superficie du Fluide, il est clair que k-x sera la distance verticale du même centre de gravité au plan horisontal qui passe par le petit quadrilatere \*. Donc mcdx(k-x)  $(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}u \sin \theta)^2$  sera l'expression du moment horisontal qu'éprouvera ce petit quadrilatere. Pareillement si l'on nomme y

<sup>\*</sup> Cette expression paroît supposer k plus grand que x, ou que le petit quadrilatere est plus proche de la superficie du Fluide que le centre de gravité du corps; mais elle n'en convient pas moins au cas, où il en seroit plus éloigné; car alors k-x est négatif, ce qui est soncevable, puisque le moment horisontal doit aussi l'être.

l'ordonnée du corps, ou la distance horisontale du petit quadrilatere au plan vertical qui coïncide avec l'axe de rotation, on aura  $mcdy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$  pour l'expression de la force verticale qui agit sur ce quadrilatere (556.), & par conséquent son moment vertical sera =  $mcydy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ :donc la totalité des moments qu'éprouvera le corps sera =  $mfcydy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2 + mfcdx(k-x)(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$ .

#### COROLLAIRE I.

(831.) Les moments qui résultent des dénivellations seront par conséquent mfcydy ( $x^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{2}u fin \theta$ )<sup>2</sup> +  $mfcdx (k \pm x) (x^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{4}u fin \theta$ )<sup>2</sup>, le signe + ayant lieu pour la partie choquante, & le signe - pour la partie choquée \*.

COROLLAIRE II.

(832.) Si le plan vertical qui coïncide avec l'axe, partage le corps en deux moitiés égales & semblables, la somme des moments de deux petits quadrilateres correspondants dans l'une & l'autre moitié sera =  $\frac{1}{2}m\int cux^{\frac{1}{2}}ydy \int in\theta + \frac{1}{2}m\int cu(k-x)x^{\frac{1}{2}}dx \int in\theta$ .

#### COROLLAIRE III.

(833.) Si y exprime l'ordonnée de la partie choquante, & Y celle de la partie choquée; les moments de cette derniere étant négatifs, on aura l'expression suivante pour les moments qu'éprouve le corps;  $mcydy (x^{\frac{1}{4}} + \frac{1}{4}u \sin \theta)^2 - mc YdY (x^{\frac{1}{4}} - \frac{1}{4}u \sin \theta)^2 \dots + mcdx(k-x)(\frac{1}{4}x^{\frac{1}{4}}u(\sin \theta + \sin \Theta)) + \frac{1}{64}u^2(\sin \theta^2 - \sin \Theta^2)$ ,  $\theta \& \Theta$  exprimant les angles que forment les petits quadrilateres avec la direction du mouvement, tant dans la partie choquante que dans la partie choquée.

#### COROLLAIRE IV.

(834.) Si l'on a u = o, ou si le corps n'a point de mouvement horisontal, les moments se réduiront aux seuls moments verticaux fmcyxdy - fmc Yxd Y = fmcx (ydy - YdY).

<sup>\*</sup> Il est essentiel de se rappeller ici que la quantité x est seulement relative à la hauteur de la dénivellation, &  $=\frac{1}{64}u^2 \sin\theta^2$ , (594.); ainsi cette lettre n'exprime point la mome grandeur que dans l'expression des moments du corps qui proviennent des résistances. On appliquera cette remarque aux Articles 823 & 828.

#### COROLLAIRE V.

(835.) La quantité mscx (ydy - YdY), est égale au produit du poids de tout le corps, par la distance horisontale du centre de gravité à la verticale qui passe par le centre du volume \*. Donc si nous appellons P le poids de tout le corps, & h-la distance horisontale du centre de gravité à la verticale qui passe par celui du volume, on aura  $m(cx (\gamma d\gamma - Y dY) = hP$ .

PLANC. III.

#### COROLLAIRE

(836.) Ces moments verticaux mfcx (ydy-YdY) = hP peuvent être positifs, ou négatifs, selon que sexydy sera plus grand, ou plus petit que sex YdY; ou selon que la verticale qui passe par le centre du volume, passera entre le centre de gravité & la partie choquante, où entre ce même centre & la partie choquée.

#### COROLLAIRE VII.

(837) Si donc on avoit  $\int cxydy = \int cxYdY$ , les moments verticaux seroient zéro.

#### COROLLAIRE VIII.

(838.) Dans les corps formés par la révolution d'un plan quelconque autour d'un axe horisontal H, la verticale QH, qui passe Fie. 64. par le centre du volume, passe aussi par ce même axe : donc, en nommant K la distance HO du centre de volume au centre de gravité O, & A l'angle QHO, la distance de O à la verticale QH fera =  $h = K \int \ln \Delta$ , &  $hP = KP \int \ln \Delta$ .

#### COROLLAIRE IX.

(839.) Dans les corps qui ne sont point formés par la révolution d'un plan quelconque autour d'un axe horisontal, on ne laissera pas d'avoir hP = KP sin  $\Delta$ ; mais K sera variable suivant les différentes inclinaisons \( \Delta\) que peut prendre le corps.

#### COROLLAIRE X.

(840.) Si le centre de volume H étoit plus bas que le contre

<sup>\*</sup> Car le moment qui résulte de la somme des moments verticaux, ou le moment vertical total, est égal à la résultante des sorces verticales, ou à la sorce verticale totale, multipliée par la distance horisontale de sa direction à la verticale qui passe par le centre de gravité du corps. Or la force verticale totale est (561.) égale au poids du volume de Fluide que le corps déplace, ou (562.) égale au poids de tout le corps; & elle passe par le centre du volume déplacé : donc , &c.

EXAMBN MARITIME, Liv. II.

332

de gravité, K seroit alors négatif, & par conséquent le moment KP sin  $\Delta$  le seroit aussi.

SCOLIE.

(841.) Il est nécessaire de ne pas perdre de vue, que les moments qui proviennent du poids du corps doivent être pris dans leur entier, parce que le poids est réel & positif; ils different par conséquent des moments qui proviennent des résistances, parce que celles-ci doivent être réduites aux deux tiers (644.). Ainsi, dans le cas où il sera question de combiner ces moments les uns avec les autres, on aura attention de réduire aux deux tiers toute quantité qui sera multipliée par la vîtesse u.

#### PROPOSITION LXVII,

(842.) Trouver en général le moment qu'éprouve un corps quelconque qui est sans mouvement, & est compose de deux moitiés égales & semblables, separées l'une de l'autre par un plan qui coincide avec l'axe horisontal.

F10. 74.

Soit ABD le corps composé de deux moitiés égales & semblables ABE, DBE; & C son centre de gravité. Soit de plus BCE perpendiculaire à la droite AD, cette ligne AD étant supposée coincider avec la superficie du Fluide, lorsque le corps est droit, ou que la ligne BCE est verticale. Supposons maintenant que le corps soit dans une situation inclinée, GL étant la superficie du Fluide; & soit tiré les verticales MC, FN, la premiere passant par le centre de gravité C, & la seconde par le centre F, qui est celui du volume du corps, lorsqu'il se trouve dans une situation droite. Cela posé, faisant AD = e, CE = k,  $CF = \pm H$ , & l'angle de l'inclinaison  $MCE = CFN = LED = \Delta$ ; l'horisontale CN sera = H fin  $\Delta$ ; EM = k fin  $\Delta$ ; & l'aire du triangle DEL, où AEG. sera  $= \frac{1}{4}e^2 \int \ln \Delta^*$ , DL, ou AG étant sensiblement des lignes droites. Le moment qu'éprouvera toute la partie ABD du corps, le poids de cette partie étant P, fera  $\pm CN.P = \pm HP$  fin  $\triangle : \& ce$ lui qu'éprouvera le triangle LED sera  $= m(\frac{1}{2}EL + EM)\frac{1}{4}e^2 \sin \Delta =$ 

<sup>\*</sup> Car, en abaissant la perpendiculaire DS sur la ligne EL, on aura  $\mathbf{r}: ED:: fin LED: DS$ , ou  $\mathbf{r}: \frac{1}{4}e:: fin \Delta: DS = \frac{1}{2}e fin \Delta$ . Donc le triangle  $DEL = \frac{EL.DS}{2} = \frac{\frac{1}{3}e\cdot\frac{1}{3}e}{2} fin \Delta = \frac{1}{3}e fin \Delta$ . Dans les inclinaisons infiniment petites, le point S est sensiblement confondu avec le point L.

Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISON TAL. 335  $m(\frac{1}{3}e+k \sin \Delta)\frac{1}{4}e^2 \sin \Delta^*$ ; enfin celui qu'éprouvera le triangle AEG fera =  $m(\frac{1}{3}EG-EM)\frac{1}{4}e^2 \sin \Delta = m(\frac{1}{3}e-k \sin \Delta)\frac{1}{4}e^2 \sin \Delta$ . Ainsi la somme de tous les moments qu'éprouvent les triangles tels que LED dans toute la longueur du corps, sera =  $\frac{m}{8}\int ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e+k \sin \Delta)$ : & la somme de tous ceux qui correspondent aux triangles tels que AEG, sera =  $\frac{m}{8}\int ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e-k \sin \Delta)$ . Or la somme de tous ces moments étant jointe au moment  $\pm HP \sin \Delta$ , est le moment total qu'éprouve le corps \*\*: donc ce moment sera =  $\pm HP \sin \Delta + m\int \frac{1}{4}ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e+k \sin \Delta) + m\int \frac{1}{4}ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e-k \sin \Delta) = \frac{1}{4}ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e+k \sin \Delta) + m\int \frac{1}{4}ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e-k \sin \Delta) = \frac{1}{4}ce^2 \sin \Delta(\frac{1}{3}e-k \sin \Delta)$ 

On voit, d'après ce que nous venons de dire, que le corps a toujours de la stabilité, sorsque le centre de gravité tombe au dessous du centre de volume, c'est - à - dire, qu'il ne peut manquer de revenir dans une situation droite, lorsqu'ayant reçu une inclinaison infiniment petite, il est abandonné à lui-même. Mais lorsque le centre de gravité est au-dessus de celui de volume, ce qui ne peut gueres manquer d'avoir-lieu dans les Vaisseaux, le corps peut manquer de stabilité.

manquer de stabilité, selon la valeur du moment — HP sin \( \times \)

\* \*\* La lettre c représente l'intervalle entre un triangle & le suivant, ou la hauteur des petits

prismes triangulaires compris entre deux triangles confécutifs.

<sup>\*</sup> Car la distance Eg du centre de gravité g du triangle LED au point E, est égale à  $\frac{a}{3}EL$ ; mais, puisqu'on suppose l'inclination infiniment petite,  $\frac{a}{3}Eg = En$ ; donc la distance du centre de gravité g du triangle LED à la verticale CM qui passe par le centre de gravité, est égal à  $En + EM = \frac{a}{3}EL + EM$ , &c.

<sup>\*\*</sup> Pour voir clairement la raison pour laquelle l'Auteur ajoute les moments des deux triangles LBD, AEG, au moment  $\pm HP$  fin  $\triangle$  qu'éprouve la partie ABD, qui étoit submergée lorsque le corps étoit dans une situation droite, on décomposera le volume actuellement submergé GBL, de maniere qu'il comprenne le volume ABD, ce qui donnera GBL=ABD+ LED-AEG; d'où l'on voit que, pour avoir le moment qui agit sur GBL, il faut ajouter ensemble les moments qui agitient sur ABD & sur LED, & retrancher de leur somme le moment qui agit sur AEG. Mais on vient de voir que le moment de ABD = + HP fin A, le figne + ayant lieu lorsque le centre de volume est plus haut que celui de gravité, comme on le suppose dans la Figure, parce que la force verticale du Fluide, passant par le point F (562.), tend à redresser le corps (836.) avec une energie, ou un moment représenté par HP sin A. Au contraire le signe - a lieu lorsque le centre de volume est plus bas que celui de gravité, parce qu'alors la quantité H ett négative (840.), & que la force verticale de l'eau tend à renverser le corps; & elle le renverseroit en effet, s'il n'étoit retenu par l'action d'autres moments qui agissent pour le retablir dans la situation droite, lesquels doivent être plus puissants que le moment HP fin a, pour que le corps ait de la stabilité. Le moment du triangle LED qui est submergé par l'inclinaison =  $m(\frac{1}{1}e+k \sin \Delta) \frac{1}{2}e^{2} \sin \Delta$ ; & ce moment est toujours politif, parce que l'action verticale de l'eau agissant de bas en haut sur le centre de gravité g de ce triangle, tend à redresser le corps, ou à diminuer son inclinaison. Enfin le moment qui correspond au triangle AEG qui est sorti du Fluide, est =  $m \left(\frac{1}{3}e - k \sin \Delta\right) \frac{1}{3}e^2 \sin \Delta$ . Ce moment est toujours négatif, puisque le centre de gravité de ce triangle est situé de l'autre côté de l'axe de rotation; mais, comme on vient de le voir, ce moment est à retrancher de la somme des deux moments qu'on vient de considérer, il s'ensuit qu'il agira encore positivement, c'est à-dire, qu'il concourra avec celui du triangle LED, pour rétablir le corps dans In situation droite. Dopc la somme des moments qui agissent sur  $GBL = + HP \sin \Delta +$  $m(\frac{1}{3}e + k \sin \Delta) \frac{1}{8}e^2 \sin \Delta + m(\frac{1}{3}e - k \sin \Delta) \frac{1}{3}e^2 \sin \Delta$ . Donc, &c.

#### SCOLIE I.

(843) On a supposé dans le calcul que les deux lignes AD, GL, se coupent sur la ligne BE, ce qui, pour l'ordinaire, n'arrivera pas; mais, en supposant que l'inclinaison soit infiniment petite, on pourra faire cette supposition sans erreur sensible; & il est nécessaire que l'inclinaison soit telle, pour qu'en général on puisse prendre AG & DL pour des lignes droites.

#### COROLLAIRE I.

(844.) Puisqu'on vient de voir que, dans des inclinaisons infiniment petites, le corps étant arrêté, le moment est  $= (HP + \frac{m}{12} \int e^3 c) fin \Delta$ : & ayant vu pareillement (835.) que ce moment est dans le même cas  $= m \int cx (y dy - Y dY) = hP$ ; on aura, par conséquent, dans les inclinaisons infiniment petites,  $(HP + \frac{1}{12} \int e^3 c) \int in \Delta = m \int cx (y dy - Y dY) = hP = KP \int in \Delta$ .

COROLLAIRE II.

(845.) Substituant cette valeur de mfcx(ydy-YdY) dans l'expression du moment, lorsque le corps est en mouvement, ce moment sera encore exprimé dans le cas des inclinaisons infiniment petites, par  $(PH + \frac{1}{14} / e^3 c) fin \Delta + \frac{1}{4} mu \int c x^{\frac{1}{2}} (ydy fin \theta + YdY fin \Theta) + \frac{1}{44} mu^2 \int c (ydy fin \theta^2 - YdY fin \Theta^2) + \frac{1}{44} mu \int c x^{\frac{1}{2}} dx (k-x) (fin \theta + fin \Theta) + \frac{1}{44} mu^2 \int c dx (k-x) (fin \theta^2 - fin \Theta^2).$ 

#### COROLLAIRE III.

(846.) Comme on suppose le corps composé de deux moitiés égales & semblables, & que les inclinaisons sont infiniment petites; le troisieme & le cinquieme terme de l'équation ci-dessus peuvent être supposés égaux à zéro, sans qu'il en résulte aucune erreur sensible \*; ce qui réduira le moment à  $(H^{j} + \frac{1}{2}m\int e^{3}c)$  sin  $\Delta + \frac{1}{2}mu\int cx^{\frac{1}{2}}ydy$  sin  $\theta + \frac{1}{2}mu\int cx^{\frac{1}{2}}dx$  (k-x) sin  $\theta$ ; les moments qu'éprouve le corps étant exprimés par la quantité  $\frac{1}{2}mu\int cx^{\frac{1}{2}}ydy$  sin  $\theta$ , & . . .  $\frac{1}{2}mu\int cx^{\frac{1}{2}}dx$  (k-x) sin  $\theta$ , exprimant les moments horisontaux.

<sup>\*</sup> Ceci feroit rigonreusement vrai, s'il n'y avoit point d'inclinaison, parce qu'alors fir = fer (660.); muis on voit que ces sinus doivent dissérer très-peu, puisqu'on suppose l'inclinaison infiniment petite.

# Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISONTAL, 334 SCOLIE II.

(847.) On doit ajouter à ces moments ceux qui résultent de la dénivellation, à moins qu'ils ne soient susceptibles d'être négligés Il en est de même de ceux qui pourroient résulter de l'action des surfaces les unes sur les autres.

### SCOLIR III.

(848.) MM. Léonard Euler & Bouguer, qui sont les Auteurs qui ont traité ce sujet avec le plus d'étendue, n'ont cependant calculé que les moments qui ont lieu dans le cas où le corps est en repos, ou lorsque u = 0. Les sormules ci dessus manisestent la dissérence qu'il peut y avoir d'un cas à l'autre. Dans le cas où le corps est en repos, le moment est seulement  $= (HP + \frac{1}{12} m \int e^2 c) \int \ln \Delta$ , & dans celui où le corps est en mouvement, il est  $= \dots$  ( $PH + \frac{1}{12} m \int e^3 c$ )  $\int \ln \Delta + \frac{1}{2} m u \int c x^{\frac{1}{2}} y dy \int \ln \theta + \frac{1}{2} m u \int c x^{\frac{1}{2}} dx (k-x) \int \ln \theta$ ; u ayant une valeur un peu considérable; la dissérence entre ces deux expressions est très-grande.

#### PROPOSITION LXVIII.

(849.) Trouver les moments qu'éprouve un parallélipipede reclangle qui flotte sur un Fluide, ayant deux de ses côtés paralleles à l'horison, le parallélipipede se mouvant horisontalement, dans une direction parallele à deux de ses côtés verticaux.

EXAMEN MARITIME, Liv. II. verticale submergée dans le Fluide, ces moments seront = ...  $mc(\frac{1}{3}k(a^{\frac{3}{2}}u + \frac{u^4}{6a^3}) - \frac{1}{3}a^{\frac{1}{2}}u)$ .

#### COROLLAIRE I.

(850.) Puisque mc ( $\frac{1}{3}k(a^{\frac{5}{4}}u + \frac{u^4}{64^8}) - \frac{1}{3}a^{\frac{5}{4}}u$ ) exprime les moments horisontaux, en les divisant par les résistances horisontales (840.)  $\frac{1}{3}mc$  ( $a^{\frac{3}{4}}u + \frac{u}{64^8}$ ), on aura la distance du centre de gravité à celui des résistances horisontales =  $k - \frac{3a^{\frac{1}{4}}}{5(a^{\frac{3}{4}} + \frac{u^3}{64^4})}$ , & par conséquent la distance de ce dernier centre à la superficie du Fluide =  $\frac{3a^{\frac{1}{4}}}{5(a^{\frac{3}{4}} + \frac{u^3}{64^4})}$ .

#### COROLLAIRE IL

(851.) Ces moments feront positifs, & obligeront le parallélipipede à tourner, en élevant son extrêmité choquante, si l'on a  $k > \frac{3a^{\frac{1}{2}}}{5\left(a^{\frac{3}{2}} + \frac{u^3}{64^2}\right)}$ ; au contraire, ils seront négatifs, & obligeront le parallélipipede à tourner, en abaissant son extrêmité choquante, si l'on a  $k < \frac{3a^{\frac{1}{2}}}{5\left(a^{\frac{3}{2}} + \frac{u^3}{64^2}\right)}$ ; ensin ces moments seront zéro, ou le parallélipipede demeurera dans la situation horisontale, si  $k = \frac{3a^{\frac{1}{2}}}{5\left(a^{\frac{3}{2}} + \frac{u^3}{64^2}\right)}$ . Se  $k = \frac{3a^{\frac{1}{2}}}{5\left(a^{\frac{3}{2}} + \frac{u^3}{64^2}\right)}$ .

(852.) La dénivellation des deux côtés, choquant & choqué, altere les forces qui agissent sur la base du parallélipipede, & par conséquent la dénivellation produit des moments qui agissent sur cette base.

#### PROPOSITION LXIX.

(853.) Trouver les moments qu'éprouve la base du même parallélipipede rectangle, & qui résultent des sorces que lui communiquent les deux dénivellations.

La force horisontale qui agit sur une dissérencielle de surface plane choquante, submergée dans le Fluide, cette sorce étant produite par la dénivellation d'une autre surface également choquante, Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISONTAL. 337 2 été trouvée (700.) =  $mcdx ((D+x)^{\frac{1}{3}} + \frac{1}{3}(u fin \Theta - \frac{x cof e}{fin e}))^2$ , D+x exprimant la distance verticale de la différencielle à la superficie du Fluide laquelle est = a dans le cas présent; sin o étant le 'e que forme la direction du mouvement avec la surla dénivellation, lequel sinus est, dans notre cas. face qui c = 1; & z'co, la distance horisontale de la dissérencielle à l'extrêmité de la surface; distance que nous pouvons appeller y, de sorte qu'on aura  $y = \frac{x \cos f}{fin}$ , &  $dx = \frac{dy fin}{\cos f}$ . Substituant donc toutes ces valeurs dans l'expression ci-dessus, on la réduit à  $\frac{mcdy \text{ fin *}}{cos n} (u^{\frac{1}{n}} + \frac{1}{n}(u - y))^{\frac{1}{n}}$ Multipliant ensuite cette force horisontale par cos (580 & 613.)\*, elle se transforme dans la force verticale, qui est par conséquent =  $mcdy (a^{\frac{1}{2}} + \frac{\epsilon}{8} (u-y))^2$ . Nommant maintenant  $\epsilon$  la longueur du parallélipipede, on aura ie-y, pour la distance de son centre à la verticale qui passe par la différencielle; & par conséquent le moment que la différencielle éprouve sera =  $mc(\frac{1}{4}c-\gamma)dy(\mu^{\frac{1}{4}}+\frac{1}{4}(u-\gamma))^2$ . Par la même raison, le moment qu'éprouvera une autre différencielle également éloignée de l'autre extrêmité de la base, à raison de la dénivellation sur la surface choquée, sera = .....  $mc(\frac{1}{2}e - y) dy(a^{\frac{1}{2}} - \frac{1}{2}(u - y))^2$ . Or ce moment étant soustractif, tandis que l'autre est additif, le moment qui résulte des deux sera par conféquent =  $\frac{1}{4}mca^{\frac{1}{2}}(\frac{1}{1}e - y)(u-y)dy$ ; quantité dont l'intégrale est =  $\frac{1}{2}mca^{\frac{1}{2}}y(\frac{1}{2}u-\frac{1}{2}ey-\frac{1}{2}uy+\frac{1}{2}y^{2})$ ; ou, en faisant y=u (597.), l'espace jusqu'où atteint la dénivellation n'étant pas plus grand que e, les moments qu'éprouve la base entiere, seront  $=\frac{1}{4}mca^{\frac{1}{4}}u^{\frac{1}{4}}(\frac{1}{4}c-\frac{1}{4}u)$ .

#### COROLLAIRE I.

(854.) Ayant u > e, on doit faire, dans l'intégrale, y = e, & les moments qu'éprouve la base, deviendront  $= \frac{1}{44} mca^{\frac{1}{2}} e^{3}$ .

#### COROLLAIRE II.

(855.) Comme la vîtesse u n'entre pas dans l'expression de ces

<sup>\*</sup> L'application des Art. cités au cas présent, paroîtra évidente, si l'on remarque, pour  $PArt_1$ , 580, que  $fin \lambda = 1$  dans le cas dont il s'agit ici; & pour  $PArt_1$ . 613, que dc = db, & par conséquent c = b.

\*\*V. v.

moments, il s'ensuit que u étant  $= \varepsilon$ , les moments qu'éprouve la base ne peuvent pas augmenter, quelque augmentation qui survienne dans la vîtesse du parallélipipede.

#### COROLLAIRE III.

(856.) La quantité e étant positive, aussi bien que \(\frac{1}{2}e-\frac{1}{2}u\), il s'enfuit que les moments qu'éprouve la base, dans un temps quelconque, seront positifs.

COROLLAIRE IV.

(857.) Les moments qu'éprouve tout le parallélipipede feront donc exprimés par  $mc(\frac{1}{3}k(\frac{1}{4}a^{\frac{1}{4}}u+\frac{1}{64}a^{\frac{1}{4}}u^{\frac{1}{4}})-\frac{1}{3}a^{\frac{1}{4}}u+\frac{1}{4}a^{\frac{1}{4}}(\frac{1}{4}eu^2-\frac{1}{3}u^3)).$ 

(858.) Ces moments seront positifs, & obligeront le parallélipipede à tourner, en élevant son extrêmité choquante, si l'on a

 $k > \frac{12a^{\frac{5}{2}}-15a^{\frac{1}{2}}(\frac{1}{a}eu-\frac{1}{3}u^2)}{20(a^{\frac{1}{2}}+\frac{1}{6a^{\frac{1}{2}}u^3})}$ ; & au contraire, ils feront négatifs, & oblige-

ront le parallélipipede à tourner en abaissant son extrêmité choquante,

fillon a  $k < \frac{12a^{\frac{1}{4}} - 15a^{\frac{1}{4}}(\frac{1}{4}eu - \frac{1}{4}u^{2})}{20(a^{\frac{1}{4}} + \frac{1}{64}u^{3})}$ COROLLAIRE VI.

(859.) On voit que la quantité u venant à varier, les moments varient aussi, que le parallélipipede doit tourner, & que par conséquent les résistances varieront. Ainsi les résistances ne dépendront pas seulement de la vîtesse, mais encore de la disposition, ou de l'inclinaison que prend le parallélipipede.

#### SCOLIE I.

(860.) Tout ce qui précede sussit pour saire voir combien il est dissérent de considérer le corps sans mouvement horisontal, ou de le considérer quand ce mouvement existe. Dans le premier cas, le parallélipipede n'éprouve aucun moment, ou, pour en éprouver, il est nécessaire qu'il s'incline, en abaissant sa surface cho-

<sup>\*</sup> On trouve ces expressions en divisant la somme des moments donnés dans l'Art. 857, par la somme des résistances, laquelle est toujours la même que celle qu'on a employée dans l'Art. 850, ainsi qu'on l'a démontré Art. 727; & on raisonnera d'aisseurs, comme on l'a fait dans l'Art. 851, pour distinguer le cas où ces moments sont positifs, ou négatifs.

Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISONTAL. 339 quante. Dans le second cas, au contraire, non seulement le corps

éprouve des moments, sans qu'il soit nécessaire qu'il s'incline, mais ces moments peuvent le faire tourner, en l'obligeant d'élever sa

furface choquante, principalement lorsque k est  $> \frac{1}{3}a$ .

#### SCOLIE II.

(861.) Par ce que nous venons de dire, on voit encore clairement la vérité de la remarque que nous avons faite, en passant, dans l'Art. 807. Le corps varie sa disposition, ses résistances variant pendant le mouvement; & par conséquent les résistances ne demeurent pas constamment les mêmes que celles sur lesquelles nous avons sondé notre calcul, pour démontrer qu'il falloit au corps un temps infini pour acquérir sa plus grande vîtesse : ainsi cette démonstration ne peut point subsister en rigueur, & ce que nous avons établi à ce sujet n'est vrai qu'à peu près dans les petites vîtesses.

#### LEMME III.

(862.) Si l'on éleve une perpendiculaire sur un petit quadrilateré parallele à l'axe horisontal de rotation, & si l'on prolonge cette perpendiculaire jusqu'à ce qu'elle rencontre le plan vertical qui coîncide avec l'axe, l'expression r sin fin fin égale à la verticale comprise entre la

perpendiculaire & l'axe.

Que C soit un petit quadrilatere sur lequel on éleve la perpendiculaire CK, laquelle rencontre en K le plan vertical KO, qui coincide avec l'axe O. Cela posé, il est clair que l'angle CKO est égal à celui que sorme le petit quadrilatere avec l'horison, angle dont lesinus est sin », (569.). Pareillement sin x est le sinus de l'angle OCK, complément de celui que sorme CO avec le petit quadrilatere (822, Note). Ainsi nous aurons le sinus de CAO = sin n, est au sinus de OCK = sin x, comme r = CO, est à  $KO = \frac{r \sin x}{\sin x}$ .

## PROPOSITION LXX.

(863.) Trouver les moments qu'éprouve le même parallélipipede rectangle, flottant comme on l'a dit ci-dessus, mais ayant sa base inclinée à l'horison, & les deux côtés de cette base qui sont perpendiculaires à la direction du mouvement, étant paralleles au même horison.

Soit AKBF le parallélipipede, O son centre de gravité, & ED la superficie du Fluide. Soit mené LOM parallele aux côtés KA,

F10, 61.

PLANC, III.

F10. 61.

l'inclinaison  $JAF = \Delta$ , &  $FQ = a + e \sin \Delta$ .

Le moment qu'éprouve une différencielle de la surface choquante eft =  $\frac{mbrdx fin x}{fin x}$  (x +  $\frac{1}{4}ux^{\frac{1}{6}}cof\Delta + \frac{1}{64}u^{2}cof\Delta^{2}$ )\*. Or puifque HC = x, & que CS est perpendiculaire à DF, on aura (862.)  $OS = \frac{r \sin \pi}{\sin \pi}$ ;  $\frac{e+e \sin \Delta - x}{\cos f \Delta} - n; & OS = \frac{r \sin x}{\sin x} = \frac{a+e \sin \Delta - x}{\cos f \Delta} - \frac{n}{\cos f \Delta}.$  Substituant cette derniere valeur de OS dans l'expression du moment, elle devient  $mbdx \left(\frac{a+e \sin \Delta - x}{cof \Delta^{2}} - \frac{n}{cof \Delta}\right) (x+\frac{1}{4}ux^{\frac{1}{2}}cof \Delta + \frac{1}{64}u^{2}cof \Delta^{2})$ ; d'où l'on tire, en intégrant, & substituant, après l'intégration, a-te sin \(\Delta\) à la place de  $x, \frac{mb(a+e \sin \Delta)^2}{cof \Delta^2} \left(\frac{1}{6}(a+e \sin \Delta) + \frac{1}{11}u \left(a+e \sin \Delta\right)^{\frac{1}{2}} cof \Delta + \frac{1}{2.64}u^2 cof \Delta^2\right)$  $\frac{mbn(a+e \sin \Delta)}{\cot \Delta} \left(\frac{1}{4}(a+e \sin \Delta) + \frac{1}{6}u(a+e \sin \Delta)\right)^{\frac{1}{6}} \cot \Delta + \frac{1}{64}u^{2} \cot \Delta^{2}$ c'est l'expression des moments qu'éprouve toute la surface choquante.

Les moments qu'éprouve la surface choquée, sont les mêmes en changeant le signe de u, & supposant  $e \sin \Delta = 0$ : ces moments feront donc =  $\frac{mba^2}{cof \Delta^2} (\frac{1}{6}a - \frac{1}{11}a^2u cof \Delta + \frac{1}{2.64}u^2 cof \Delta^2) -$ 

 $\frac{mbn^2}{cof \Delta} \left( \frac{1}{4} a - \frac{1}{6} u a^{\frac{1}{6}} cof \Delta + \frac{1}{64} cof \Delta^2 \right).$ 

Le moment qu'éprouve une différencielle de la base est = . . .  $\frac{mbr \sin u dx}{fin +} \left(a + x - \frac{1}{4}u \int \ln \Delta \left(a + x\right)^{\frac{1}{6}} + \frac{1}{64}u^{2} \int \ln \Delta^{2}\right) \left(Voyez \text{ la Note}\right)$ de l'Art. 659.). Or, puisque ZY=x, & que YW est perpendiculaire à AF, on aura (862.)  $OW = \frac{r \sin x}{\sin x}$ ;  $AY = \frac{x}{\sin \Delta}$ ; ...  $MY = g - \frac{x}{\sin \Delta}$ ; &  $OW = \frac{r \sin x}{\sin A} = \frac{g}{\sin \Delta} - \frac{x}{\sin \Delta A}$ ; ce qui réduit le moment à  $mbdx \left( \frac{g}{\sin \Delta} - \frac{x}{\sin \Delta^2} \right) \left( a + x - \frac{1}{4} u \sin \Delta (a + x)^{\frac{1}{6}} + \frac{1}{64} u^2 \sin \Delta^2 \right);$ quantité dont l'intégrale, après avoir substitué e sin \( D \) pour x, est =  $\frac{mbg}{fin\Delta}\left(aefin\Delta + \frac{1}{2}e^{2}fin\Delta^{2} - \frac{1}{6}ufin\Delta\left((a + efin\Delta)^{\frac{1}{2}} - a^{\frac{1}{2}}\right) + \frac{1}{64}u^{2}efin\Delta^{3}\right) \frac{mb}{\sin\Delta^4} \left( \frac{1}{2} a e^2 \int \ln \Delta^2 + \frac{1}{2} e^3 \int \ln \Delta^3 - \frac{1}{2} u \int \ln \Delta (a + e \int \ln \Delta)^2 \left( \frac{1}{2} (a + e \int \ln \Delta) - \frac{1}{2} a \right) \right)$  $+ \frac{mb}{\sin\Delta^2} \left( \frac{1}{15} u a^{\frac{5}{2}} \int \ln \Delta - \frac{1}{2.64} u^2 e^2 \int \ln \Delta^4 \right).$ 

<sup>\*</sup> Car fin 1 = cof 4.

Ch. X. DES MOMENTS DES CORPS MUS HORISONTAL. 341

$$mb\begin{cases} \frac{(a+e \sin \Delta)^{3}-a^{3}}{6 \cdot cof \Delta^{2}} + \frac{u((a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}+a^{\frac{1}{2}})}{15 \cdot cof \Delta} + \frac{u^{2}((a+e \sin \Delta)^{2}-a^{2})}{2 \cdot 64} + \frac{u^{4}(2\cdot 2+e \sin \Delta) \cdot cof \Delta^{2}}{6 \cdot 64^{2}} \\ - \frac{n((a+e \sin \Delta)^{2}-a^{2})}{2 \cdot cof \Delta} - \frac{1}{6}nu((a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}+a^{\frac{1}{2}}) - \frac{1}{64}nu^{2}e \sin \Delta \cdot cof \Delta - \frac{2nu^{4}cof \Delta^{3}}{6 \cdot 64^{2}} \\ - ge(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta) + \frac{1}{6}gu((a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}-a^{\frac{1}{2}}) - \frac{1}{64}gu^{2}e \sin \Delta^{2} \\ + \frac{1}{6}e^{2}(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta) - \frac{u(a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}}{2 \cdot \sin \Delta}(\frac{1}{5}(a+e \sin \Delta)^{-\frac{1}{2}}\frac{1}{3}a) - \frac{ua^{\frac{5}{2}}}{15 \cdot \sin \Delta} + \frac{u^{2}e^{2} \sin \Delta^{2}}{2 \cdot 64} + \frac{u^{2}e^{2}$$

(864.) Comme tous les termes qui sont affectés de n sont négatifs, il s'ensuit que moins cette quantité sera grande, ou plus le centre de gravité sera bas, plus les moments seront positifs, & par conféquent plus le parallélipipede élevera avec sorce son extrêmité choquante.

COROLLAIRE II.

(865.) Les moments seront positifs, ou négatifs, suivant la

<sup>\*</sup> Il faut observer que dans l'expression des moments causés par la dénivellation, si l'on prend x positivement pour la surface choquate, il faut la prendre négativement pour la surface choquée, & réciproquement.

<sup>\*\*</sup> Nous n'avons point développé les intégrations & les autres calculs que renferme cette Proposition, parce que nous sommes déjà entrés dans ces détails pour des calculs analogues. Les Commençants pourront s'exercer sur ceux-ci, qui n'ont d'autres difficultés que leur longueur. Nous nous contentons d'avoir corrigé quelques négligences typographiques qui se trouvent en cet endroit dans l'original.

EXAMEN MARITIME, Liv. II.

relation qui aura lieu entre les trois quantités, a, sin \( \Delta \), & u, les-PLANC. III . quelles sont variables, & dépendent les unes des autres.

#### COROLLAIRE III.

(866.) Comme la quantité n ne se trouve dans aucun des moments qui proviennent de la base, il s'ensuit que, quoique le centre de gravité soit plus ou moins élevé, cela ne peut altérer aucunement ces moments.

#### COROLLAIRE IV.

(867.) Dans le premier instant de l'action, ou du mouvement du parallélipipede, u = 0, & les moments deviennent par conféquent = $mb\left(\frac{(a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}-a^{\frac{1}{2}}}{6 \cos (\Delta)}-\frac{n((a+e \sin \Delta)^{\frac{1}{2}}-a^{\frac{1}{2}})}{2 \cos (\Delta)}-ge(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta)+\frac{1}{2}e^{2}(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta)\right)$ 2cof 4 Donc, pour que, dès ce premier instant, les moments soient positifs, il est nécessaire qu'on ait  $n < \frac{(a+\epsilon \sin \Delta)^3 - a^3 + \epsilon a(3\epsilon - 6g)\cos(\Delta^2 + \epsilon^2(2\epsilon - 3g)\sin\Delta \cdot \cos(\Delta^2)}{3((a+\epsilon \sin \Delta)^2 - a^2)\cos(\Delta^2)}$ 

(868.) De même qu'on a calculé les effets que les dénivellations produisent dans la base du parallélipipede, dans le cas où on le supposoit horisontal, on peut pareillement les calculer, dans le cas où le corps feroit incliné; mais comme le calcul est long & pénible, & que d'ailleurs il n'est pas nécessaire pour remplir notre objet, nous avons cru pouvoir nous dispenser de le donner ici.

#### PROPOSITION LXXI.

(869.) Trouver les moments qu'éprouve un cylindre qui flotte, & qui se meut horisontalement suivant une direction perpendiculaire à son axe.

Soit BQDE le cylindre, H son axe, & O son centre de gravité. Soit GI la superficie du Fluide, BE un diametre horisontal. & les lignes CL, HQ & OK, des droites verticales. Soit tiré la ligne HOD, & faifant CH = R, OH = K, CA = x, AL = f, & l'angle  $HOK = \Delta$ , on aura CL = x + f;  $HL = \sqrt{R^2 - (x + f)^2}$ ;  $FO = K \cot \Delta; \quad NO = k = K \cot \Delta - f; \quad HF = K \sin \Delta;$   $KF = \frac{K \sin \Delta (\tau + f)}{\sqrt{K^2 - (x + f)^2}}; \quad \frac{dy}{dx} = \frac{KF}{HF} = \frac{x + f}{\sqrt{R^2 - (x + f)^2}}; \quad \frac{dx}{\sqrt{dx^2 + dy^2}} = \frac{\sqrt{R^2 - (x + f)^2}}{R};$ &  $LH + HF = \gamma = \sqrt{R^2 - (x+f)^2} + K \sin \Delta$ : ce qui donne  $\frac{ydy}{dx} = x + f + \frac{K \sin \Delta (x+f)}{\sqrt{R^2 - (x+f)^2}}$ . Ces valeurs étant substituées dans la for-

Ch. X. DRS MOMENTS DBS CORPS MUS HORISONTAL. 343 mule des moments qui (830.) est  $mc(\frac{\gamma d\gamma}{dx} + k - x)(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{udx}{8\sqrt{dx^2 + dy^2}})^2 dx$ , elle deviendra  $mc K(cof \Delta \pm \frac{(x+f) \sin \Delta}{\sqrt{R^2 - (x+f)^2}})(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{u\sqrt{R^2 - (x+f)^2}}{8K})^2 dx$ ; le signe — ayant lieu pour la partie chequée, puisque, pour cette partie, la quantité  $KF = \frac{K(x+f) \sin \Delta}{\sqrt{R^2 - (x+f)^2}}$  est négative. Soustrayant maintenant le moment de la partie choquée, de celui de la partie choquante, & intégrant, on trouvera, pour l'expression des moments qu'éprouve tout le cylindre, la quantité  $\frac{mcKu \cos f \Delta}{2R} \int x^{\frac{1}{2}} dx \sqrt{R^2 - (x+f)^2} + \dots$   $2mc K \sin \Delta \left( \int \frac{(x+f) x dx}{\sqrt{R^2 - (x+f)^2}} + \frac{u^2}{64 R^2} \int (x+f) dx \sqrt{R^2 - (x+f)^2} \right)$ . Cor ol Larie I.

COROLLAIRE I.

(870.) La quantité  $\frac{mcu}{2R} \int x^{\frac{1}{2}} dx \sqrt{R^2 - (x \pm f)^2}$  est (663.) l'expression de la résistance horisontale qu'éprouve le cylindre; &  $2mc \left( \int \frac{(x \pm f)x dx}{\sqrt{R^2 - (x \pm f)^2}} + \frac{u^2}{64 R^2} \int (x \pm f) dx \sqrt[4]{R^2 - (x \pm f)^2} \right)$ , (637.), est l'expression de la force, ou résistance verticale: si nous appellons N la première de ces résistances, & Q la seconde, les moments qu'éprouve le cylindre deviendront =  $NK \cos \Delta + QK \sin \Delta = K (N \cos \Delta + Q \sin \Delta)$ .

Coroll Laire II.

(871.) Si l'on avoit u = 0, le moment qu'éprouveroit tout le cylindre, seroit =  $2mcK \int \ln \Delta \int \frac{(x+f)xdx}{\sqrt{K^2-(x+f)^2}}$ , ou, parce que...  $2mc\int \frac{(x+f)xdx}{\sqrt{R^2-(x+f)^2}}$  exprime, dans ce cas, la force verticale qu'éprouve le même cylindre, laquelle force est égale à son poids (561 fr. 562). It pous appellons P le poids du cylindre, le moment que

& 562.), fi nous appellons P le poids du cylindre, le moment que ce corps éprouvera, lorsque u = 0, sera  $= PK \sin \Delta$ , comme on l'a dit ci-dessus, Art. 838.

#### SCOLIE.

(872.) Quoique dans le calcul qu'on vient de faire des moments qu'éprouve le cylindre, on n'ait pas fait mention de ceux qui proviennent de la dénivellation, ils ne laissent pas pour cela d'être compris dans l'expression K ( $N\cos \Delta + Q\sin \Delta$ ), La formule de ces moments est  $mc \int \frac{r \sin x}{\sin x} dx$  ( $x = \frac{1}{4}ux^{\frac{1}{4}} \sin x + \frac{1}{64}u^2 \sin x^2$ ), tant pour

<sup>\*</sup> Car sin = sin n dans le cas dont il est ici question (584 & 5865).

ceux de la surface choquante que pour ceux de la surface choquée, parce qu'ils sont positifs dans les deux surfaces (823, Note.). Substituant dans cette formule, à la place de  $\frac{r \int_{0}^{R_{\perp}} u}{\int_{0}^{R_{\perp}} u} = KO(862.) = FO \pm FK$ , sa valeur  $Kcos \Delta \pm \frac{K \int_{0}^{R_{\perp}} \Delta(x \pm f)}{\sqrt{R^{2} - (x \pm f)^{2}}}$ ; & prenant la somme des moments pour les deux surfaces, les moments effectifs seront = ...  $2mcK cos \Delta \int_{0}^{R_{\perp}} dx (x - \frac{1}{4}ux^{\frac{1}{2}} \int_{0}^{R_{\perp}} u + \frac{1}{64}u^{2} \int_{0}^{R_{\parallel}} u^{2})$ : mais la résistance horisontale que produit la dénivellation, est aussi = ...  $2mcfdx (x - \frac{1}{4}ux^{\frac{1}{2}} \int_{0}^{R_{\parallel}} u + \frac{1}{64}u^{2} \int_{0}^{R_{\parallel}} u^{2})$ : donc la résistance horisontale N n'est pas seulement égale à la premiere quantité  $\frac{mcu}{2R} \int_{x}^{\frac{1}{2}} dx \sqrt{K - (x \pm f)^{2}}$ ; mais à cette quantité plus  $2mcfdx (x - \frac{1}{4}ux^{\frac{1}{2}} \int_{0}^{R_{\parallel}} u + \frac{1}{64}u^{2} \int_{0}^{R_{\parallel}} u^{2})$ . Par conséquent, N exprimant la résistance horisontale totale qu'éprouve le cylindre, les moments qui résultent de la dénivellation seront compris dans l'expression  $K(N cos \Delta + Q \int_{0}^{R_{\parallel}} \Delta)$ .

#### CHAPITRE XI.

De l'inclinaison que prennent les corps flottants sur des Fluides, lorsqu'ils sont poussés par une, ou par plusieurs puissances.

PROPOSITION LXXIL

(873.) TROUVER l'inclinaison que prennent les corps flottants sur des Fluides, lorsqu'ils sont poussés par une, ou par plusieurs puissances.

L'inclinaison n'est autre chose que la situation dans laquelle se trouve le corps à l'égard de la verticale, lorsqu'il cesse déjà de tourner sur un axe horisontal, étant poussé par une, ou par plusieurs puissances, à cause que, dans cette situation, les moments des puissances sont équilibre à ceux des résistances du Fluide. Il n'est donc question que de trouver les uns & les autres moments, par ce qu'on a dit dans les Chapitres précédents, ou par les Propositions qui suivent; égalant ensuite leur somme à zéro, on déduira, de l'équation qui en résultera, l'inclinaison que prendra le corps.

#### PROPOSITION LXXIII.

(874.) Trouver le moment avec lequel agit un poids qu'on ajoute

Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 345 à un corps flottant, ce poids étant placé dans un point déterminé du plan vertical perpendiculaire à l'axe de rotation qui passe par le centre

PLANC. III.

de gravité.

Que \u03c4 soit le poids qu'on suppose placé dans le plan vertical Fig. 4. perpendiculaire à l'axe de rotation qui passe par le centre de gravité O. Que p soit la perpendiculaire  $\pi X$  au plan qui coıncide avec l'axe, & avec les centres de gravité & de volume; & soit enfin OX = q. Cela posé,  $\pi R$ , perpendiculaire au plan vertical qui coincide avec l'axe, sera =  $q \sin \Delta + p \cot \Delta$ ,  $\Delta$  exprimant l'angle de l'inclinaison ROX que prend le corps, & le moment du poids fera par conséquent =  $\pi (q \sin \Delta + p \cos \Delta)^*$ .

#### ScollE.

(875.) On suppose que l'axe de rotation est horisontal, & que le corps a toute la régularité nécessaire, pour qu'après s'être incliné, l'axe se conserve de la même maniere, c'est-à-dire, dans sa situation horisontale; sans cela, il faut avoir égard à une nouvelle inclinaison perpendiculaire à la premiere.

#### COROLLAIRE I.

(876) Si l'on ajoutoit au corps différents poids  $\pi$ , chacun d'eux en particulier produiroit le moment  $\pi(q \sin \Delta + p \cos \Delta)$ ; & la fomme de tous ces moments seroit le moment total qui agit sur le corps.

#### COROLLAIRE II.

(877.) Si, au lieu d'ajouter un poids  $\pi$ , on le retranchoit, alors  $\pi$  feroit negatif, & fon moment feroit =  $-\pi (q \int \ln \Delta + p \cos \Delta)$ .

#### COROLLAIRE III.

(878.) Si en même temps on retranchoit un poids  $\pi$  de la partie opposée à l'axe de rotation, p seroit négatif, & le moment seroit  $= -\pi (q \sin \Delta - p \cos \Delta) = \pi (p \cos \Delta - q \sin \Delta), \text{ moment qui}$ est positif dans le cas où  $p \cos \Delta > q \sin \Delta$ .

<sup>\*</sup> Car l'angle Xn est le complément de l'angle d'inclinaison ROX: ainsi la ligne  $*n = \frac{P}{cos f \Delta}$ &  $X_n = \frac{p \int \ln \Delta}{c \omega \int \Delta}$ . Retranchant  $X_n$  de OX, il reste  $On = q - \frac{p \int \ln \Delta}{c \omega \int \Delta}$ , & par conséquent  $R_n = \frac{p \int \ln \Delta}{c \omega \int \Delta}$  $q \int_{C} \ln \Delta = \frac{p \int_{C} \Delta^{2}}{cof \Delta}$ . Donc  $\pi R = Rn + \pi n = q \int_{C} \ln \Delta^{2} + \frac{p \int_{C} \ln \Delta^{2}}{cof \Delta} + \frac{q \int_{C} \ln \Delta \cdot cof \Delta + p \left(1 - \int_{C} \ln \Delta^{2}\right)}{cof \Delta}$ mais  $1 - \int_{C} \ln \Delta^{2} = cof \Delta^{2}$ ; Substituant donc cette valeur, on aura  $\pi R = q \int_{C} \ln \Delta + p cof \Delta$ . TOME I.

### COROLLAIRE IV.

(879.) Si le poids qu'on retranche d'un côté, étoit transporté au côté opposé, & placé à une même distance q de l'axe, les moments seroient  $\pi$  (q sin  $\Delta + p$  cos  $\Delta$ ) —  $\pi$  (q sin  $\Delta - \Pi$  cos  $\Delta$ ) =  $(p + \Pi)\pi$  cos  $\Delta$ ; c'est-à-dire que le moment seroit égal au produit du poids  $\pi$  par le cosinus de l'inclinaison, & par la distance horisontale  $p + \Pi$ , du point d'où l'on a ôté le poids jusqu'à celui où on l'a placé.

#### COROLLAIRE V.

(880.) Si l'inclinaison étoit très-petite, le même moment seroit  $=\pi(p+\Pi)$ ; c'est-à-dire qu'il seroit égal au produit du poids  $\pi$ , par la distance  $p+\Pi$  à laquelle on l'auroit transporté.

#### COROLLAIRE VI.

(881,) Si  $p & \pi$  demeurant positifs, on avoit q négatif; c'està-dire, si on plaçoit le poids  $\pi$  au-dessous du plan horisontal qui coïncide avec l'axe, le moment seroit  $= \pi (p \cos \Delta - q \sin \Delta)$ .

#### COROLLAIRE VII.

(882) Si, de plus, on avoit p=0, le moment se réduiroit à  $-\pi q \sin \Delta$ : donc tout poids placé au-dessous du centre de gravité, dans le plan qui passe par l'axe & par les centres de gravité & de grandeur, résiste à l'inclinaison dans la raison de  $\pi q \sin \Delta$ .

#### COROLLAIRE VIII.

(883.) Si au contraire on ôtoit le poids, le moment feroit =  $\pi q$  sin  $\Delta$ , & il contribueroit à l'accroissement de l'inclinaison dans la raison de  $\pi q$  sin  $\Delta$ .

PROPOSITION: LXXIV.

(884.) Trouver l'inclinaison que prendra un parallélipipede reclangle, flottant sur un Fluïde avec sa base parallele à l'horison, auquel on ajoute un nouveau poids dans un point determiné du plan vertical perpendiculaire à deux de ses côtés, & qui passe par le centre de gravité.

Puisqu'on suppose, dans cé cas, que le parallésiplpede est sans mouvement, on a n = 0. Les moments se réduiront donc (867:) à  $mb\left(\frac{(a+e \sin \Delta)^2-a^3}{6 \cos \Delta^2} - \frac{n((a+e \sin \Delta)^2-a^2)}{2 \cos \Delta^2} - ge(a+e \sin \Delta) + \frac{1}{2}a^2(a+e \sin \Delta)\right)$ ,

& I'on aura  $\pi (q fin \Delta + p cof \Delta) = 0$ .....

Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 347.  $mb\left(\frac{(a+e \sin \Delta)^{1}-a^{1}}{6 \cos \Delta^{1}} - \frac{n((a+e \sin \Delta)^{1}-a^{1})}{2 \cos \Delta} - ge(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta) + \frac{1}{3}e^{1}(a+\frac{1}{3}e \sin \Delta)\right);$ ou, parce que, dans ce cas,  $g = \frac{1}{2}e$ ,  $\pi$  ( $q \sin \Delta + p \cos \Delta$ ) =  $mb\left(\frac{(a+e \sin \Delta)^{1}-a^{1}}{6 \cos \Delta^{1}} - \frac{n((a+e \sin \Delta)^{2}-a^{1})}{2 \cos \Delta} + \frac{1}{13}e^{3} \sin \Delta\right)$ . La force verticale qui agit sur le parallélipipede est (561.) =  $mbe\left(\frac{a+\frac{1}{4}e \sin \Delta}{\cos \Delta}\right)$ . qui donne  $a = \frac{(P+\pi) \cos \Delta}{mbe} + \frac{1}{12}e \sin \Delta$ . Substituant cette valeur dans l'équation précédente, elle se réduit  $\frac{1}{2}\pi(q \sin \Delta + p \cos \Delta) = mbe \sin \Delta\left(\frac{P^{2}}{2} - \frac{nP}{mbe} + \frac{e^{2}}{12}e^{\sin \Delta^{2}}\right)$ .

Si l'on suppose que a soit la hauteur verticale dont le parallélipipede étoit ensoncé dans le Fluide, avant qu'on y ajoutât le poids  $\pi^{****}$ , ou lorsque sa base étoit dans une situation horisontale; comme, dans ce cas, P = mbea, on aura  $\pi \left( q \sin \Delta + p \cos \Delta \right) = mbe \sin \Delta \left( \frac{1}{2}a^2 - na + \frac{1}{12}e^2 + \frac{e^2 \sin \Delta^2}{24 \cos \Delta^2} \right), \text{ on } \frac{\pi p \cos \Delta}{mbe \sin \Delta} - \frac{e^4 \sin \Delta^2}{24 \cos \Delta^2} = \frac{1}{2}a^2 - na + \frac{1}{12}e^2 - \frac{\pi q}{mbe}$ . Si l'on fait maintenant  $\frac{\pi p}{2}a^2 - na + \frac{1}{12}e^2 - \frac{\pi q}{mbe} = \pm \frac{\pi^2}{cos \Delta} = FI$ , on aura  $\frac{\pi p}{mb \cdot x} = \pm \frac{\pi^2}{cos \Delta} = \frac{\pi q}{cos \Delta} = \frac{\pi q}{cos$ 

<sup>\*</sup> Car le poids du volume de Fluide que déplace le parallélipipe de est = mb.  $\left(\frac{AE+FD}{2}\right)$  AF; quantité qui devient celle de l'Auteur, en substituant pour AE, FD & AF deux valeur (£6).).

\*\* On remarquera que l'Auteur n'a pas substitué la valeur entiere de a; mais soulement  $a = \frac{P \cot \Delta}{mbc} - \frac{n}{n}e \sin \Delta$ , en négligeant le terme  $\frac{\pi \cot \Delta}{mbc}$ , qui contient le poids additionnel  $\pi$  multiplié par le cosinus de l'inclinaison, & divisé par mbc, comme étant très-petit par rapport aux autres. Au reste, toute difficulté disparoîtra, si l'on conçoit que P représente non seulement le poids total primitif du parallélipipe de, mais ce poids augmenté de  $\pi$ : car alors  $\pi = \frac{P \cot \Delta}{mbc} - \frac{1}{n} e \sin \Delta$ , comme l'Auteur l'a fait dans la substitution. Il nous paroît que c'est ainsi qu'on doit considérer P.

<sup>\*\*</sup> Conformément à la Note précédente, a doit représenter la hauteur verticale dont le parallélipipede seroit submergé, même après l'addition du poids », en supposition la base du parallélipipede horisontale. & par conséquent » placé au centre de graviré, ou dans la verticale qui posse par ce centre. Cette distance a ne peut être supposée égale à celle qui auroit lieu avant l'addition de », qu'en considérant » comme une dissérencielle du poids total du parallélipipede.

<sup>\*\*\*\*</sup> Car  $x = \frac{e \sin \Delta}{\cos \Delta} = e \tan \alpha$ : donc tang  $\Delta = \frac{x}{e}$ .

COROLLAIRE I.

moindre que  $\left(\frac{12\pi p}{mb}\right)^2$ , l'équation auroit deux racines imaginaires, & par conféquent une feule réelle, qui feroit =  $\frac{(12\pi p)^2}{mb} + \left(\left(\frac{12\pi p}{mb}\right)^2 \pm (8A^2)^3\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{8A^2}{\left(\frac{12\pi p}{mb} + \left(\left(\frac{12\pi p}{mb}\right)^2 \pm (8A^2)^3\right)^{\frac{1}{2}}\right)^{\frac{1}{2}}}$ ;

racine qui indique la disposition unique du parallélipipede, ou l'inclinaison qu'il doit prendre; le signe supérieur ayant lieu lorsque A<sup>2</sup> est positif, & l'inférieur lorsqu'il est négatif.

# COROLLAIRE II.

(886.) Lorsque  $A^2$  est négatif, si l'on avoit en même temps  $(8A^2)^3$  plus grand que  $(\frac{12\pi p}{mb})^2$ , l'équation auroit ses trois racines réelles \*\*; & par conséquent le parallélipipede pourroit prendre trois dispositions, ou inclinaisons différentes.

### SCOLIE I.

(887.) Comme la formule  $x^3 \pm 24 A^2 x - \frac{24 \cdot p}{mb}$ , est l'expression de la somme des moments, toutes les sois que ces moments sont positifs, leur effet se dirige pour soutenir, pour redresser, ou pour s'opposer à l'inclinaison du parallélipipede; en un mot, leur effet est alors de le rendre plus stable. Au contraire, lorsque ces moments sont négatifs, ils tendent à le faire tomber davantage, ou à l'incliner de plus en plus. Les racines de l'équation sont donc les limites de ces moments positifs ou négatifs; & par conséquent toutes les sois que le parallélipipede ira en s'inclinant, & qu'on passera d'une racine à une autre, on passera également des moments positifs aux négatifs, ou, au contraire, des négatifs aux positifs. Si les moments sont négatifs, lorsque le parallélipipede va en s'inclinant, pour prendre la situation correspondante à la premiere racine; ils deviendront positifs, lorsque le parallélipipede passera à la situation correspondante à la seconde racine, & ainsi de suite.

<sup>\*</sup> Voyez, pour la démonstration, la Troisseme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Art. 195 & 197. Avec une légere habitude du calcul, on verra facilement l'identité de la seconde partie de cette racine, avec celle qu'on trouve à l'Art. 195 de l'Ouvrage cité.

<sup>\*\*</sup> Voyez la Troisseme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Art. 198.

# Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 349. COROLLAIRE III.

(888.) Avant que le parallélipipede s'établisse dans la situation correspondante à la premiere racine, les moments sont négatifs; car, en faisant x = 0 dans la formule qui exprime ces moments, elle se trouve réduite à  $-\frac{247p}{mb}$ .

## COROLLAIRE IV.

(889.) Le parallélipipede doit donc s'incliner jusqu'à ce qu'il ait pris la situation correspondante à la premiere racine; & il ne peut passer à la situation qui correspond à la seconde, sans qu'une autre force étrangere, quelle qu'elle soit, ne détruise & surmonte l'esset des moments positifs qui s'y opposent, & ne les rende par conséquent négatifs.

SCOLIE II.

(890.) Le parallélipipede ne peut se rétablir dans la situation correspondante à la seconde racine, s'il en est tiré par l'action de quelque sorce étrangere. Car si cette sorce l'oblige à se mettre plus vertical, les moments deviendront positifs, & par conséquent il continuera à se mettre de plus en plus vertical jusqu'à ce qu'il ait atteint la situation qui correspond à la premiere racine : & si elle l'oblige, au contraire, à se mettre moins vertical, les moments deviendront négatifs, & conséquemment le parallélipipede continuera de s'incliner de plus en plus.

# COROLLAIRE V.

(891.) La stabilité, ou la conservation des sorces du parallélipipede pour se maintenir sans tomber entiérement, consiste en ce qu'aucune sorce étrangere ne soit capable de l'incliner jusqu'à le faire passer au-delà de la situation correspondante à la seconde racine.

# COROLLAIRE VI.

(892.) Si l'on avoit  $\pi$ , ou p = 0, l'équation deviendroit  $x^3 \pm 24A^2x = 0$ , dont la premiere racine est x = 0: donc le parallélipipede doit se maintenir droit, ou vertical, sur le Fluide, à moins que quelque force étrangere ne surmonte les moments positifs dont l'effet se manisesteroit dans l'inclinaison.

# COROLLAIRE VII.

(893.) Les deux autres racines de l'équation  $x^3 \pm 24 A^2 x = 0$ ,

font  $x=2A\sqrt{\mp 6}$ , qui font imaginaires, lorsque  $A^2$  est positif: d'où il paroît qu'on devroit insérer que, dans ce cas, les moments qu'éprouvera le parallélipipede dans son inclinaison, à quelque degré qu'elle parvienne, seront toujours positifs.

SCOLIE III.

(894.) Ce Corollaire seroit généralement vrai, si le cas où l'angle A de la base sort du Fluide, ne pouvoit pas arriver : dans ce cas, les moments, ainsi que la force verticale qui agit sur le parallélipipede, ne sont plus les mêmes; & par conséquent il en résulte une équation différente, & particuliere à ce cas ; équation qui, comme on le verra, produit plus de racines que celle que nous avons premiérement trouvée. Comme M. Bouguer, dans son Traité du Navire, n'examine la stabilité que dans les inclinaisons infiniment petites, il pourroit paroître qu'il admet la généralité du Corollaire, puisqu'il recommande qu'on ait soin que le signe du second terme ne soit pas négatif, afin que les moments soient toujours positifs, & qu'à leur moyen, le parallélipipede se redresse, ou soit stable. Nous n'insisterons pas sur ce que ces moments ne peuvent être négatifs que lorsque la totalité de la formule x3 ± 24 A2x est négative, & non pas seulement lorsque son second terme est négatif; parce que l'Auteur se bornant à la considération des inclinaisons infiniment petites, regarde comme négligeable le premier terme x3. Or, pour que le second terme  $24A^2x$  ne soit pas négatif, il sussit que  $A^2$ , ou sa valeur : 12-na + 12- mbe ne le soit pas, ou à cause que M. Bouguer suppose  $\pi = 0$ , il suffit que la quantité  $\frac{1}{2}a^2 - na + \frac{1}{12}e^{x}$ ne soit pas négative. De là il déduit que toutes les sois qu'on naura pas  $n > \frac{1}{2}a + \frac{e^2}{12a}$ , ou qu'on aura soin que le centre de gravité ne soit pas plus haut que \frac{1}{2}a^2 + \frac{e^4}{12a}, on pourra être assuré de la stabilité du parallélipipede. Il ajoute, en même temps, que cette quantité exprimant la hauteur à laquelle le centre de gravité peut être placé sans risque, on peut, avec raison, donner le nom de Métacentre au point qui la termine.

L'erreur à laquelle peut conduire cette conclusion de M. Bouguer, en ne considérant pas les choses avec le soin qu'il recommande, est palpable; car l'expression  $\frac{c^2}{124}$  fait voir clairement que plus a sera petit, plus la hauteur du Métacentre sera grande, & par conséquent

Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 351

la stabilité du parallélipipede: de sorte que si a devenoit insimiment petite, on pourroit placer le centre de gravité à une hauteur infinie, sans que le parallélipipede perdît rien de sa stabilité; conséquence dont chacun peut appercevoir l'absurdité à la premiere vue. Cependant la conséquence dont il s'agit ici est certaine, lorsque les angles de la base ne sortent pas du Fluide, & c'est sur cette supposition que l'Auteur a sondé son raisonnement, Mais lorsque a est sort petite, il est si facile que les angles de la base sortent du Fluide, quoiqu'on suppose l'inclinaison infiniment petite, qu'on re-

connoit clairement l'erreur dans laquelle on peut tomber.

Cette erreur n'a pas seulement lieu dans le cas du parallélipipede. elle s'étend aux autres corps, parce que le défaut vient de la supposition qu'on fait en se bornant à l'examen des seules inclinaisons infiniment petites, qui est que la section de la superficie du Fluide. ainsi que le plan qui coïncide avec l'axe, & divise le corps en deux parties égales, sont toujours les mêmes; ce qui est très-éloigné d'être certain, lorsque le corps occupe peu d'espace dans le Fluide, & que la puissance \u03c4 qui agit sur lui, est très-considérable; car la même puissance qui ne produit qu'une inclinaison infiniment petite, quand le corps occupe beaucoup d'espace dans le Fluide, en produira une très-sensible, lorsqu'il en occupe peu; & dans ce cas. la supposition qu'on fait, que l'inclinaison est infiniment petite, est fausse, quelque petite qu'on suppose la puissance. A tout cela on doit ajouter que le poids du corps varie de la quantité  $\pi$ , & cette différence, à laquelle on n'a jamais fait attention, est d'autant plus considérable, que le poids du corps est plus petit.

# PROPOSITION LXXV.

(895.) Trouver l'inclinaison que prendra le même parallélipipede rectangle, lorsque quelqu'un de ses angles de la base sortira du Fluide.

Les moments qu'éprouve le parallélipipede sont (867.) =  $mb\left(\frac{(a+e \sin \Delta)^3-a^3}{6 \cos \Delta^4} \frac{n((a+e \sin \Delta)^3-a^2)}{2 \cos \Delta}\right) + \dots$   $mb\left(e\left(g-e\right)\left(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta\right) + \frac{1}{2}e^2\left(a+\frac{1}{2}e \sin \Delta\right)\right)^*$ ; mais, à cause que, dans ce cas, e=EF, g=FM, & a=0, ces moments se réduisent à  $mb\left(\frac{e^3 \sin \Delta^3}{6 \cos \Delta^4} - \frac{ne^3 \sin \Delta^4}{2 \cos \Delta} + \frac{1}{2}ge^2 \sin \Delta - \frac{1}{6}e^3 \sin \Delta\right)$ . La

PLANC. IV.

F10, 75;

<sup>\*</sup> Voyez le Scolie suivant, Art. 896, & la Note qui l'accompagne.

force verticale qui agit sur le parallélipipede, est (561.) = ...  $\frac{1}{2}mbe.DF = P + \pi$ , ou, en nommant  $\zeta$  la ligne DF,  $\frac{1}{2}mbe\zeta = P + \pi$ ;

ce qui donne  $e = \frac{P+\sigma}{\frac{1}{2}mt\zeta}$ , &  $\frac{f_{1} \Delta}{cof\Delta} = \frac{1}{\epsilon} = \frac{\frac{1}{2}mb\zeta^{2}}{P+\sigma}$ . Nous aurons donc  $\pi(q \int \ln \Delta + p \cos \Delta) = mb\left(\frac{e^{3} \int \ln \Delta^{3}}{6 \cos \Delta^{2}} - \frac{ne^{2} \int \ln \Delta^{2}}{2 \cos \Delta} + \frac{1}{2} ge^{2} \int \ln \Delta + \frac{1}{6} e^{3} \int \ln \Delta\right)$ ,

ou, en divisant par  $\int \ln \Delta$ , & substituant les valeurs de e & de  $\frac{f \ln \Delta}{cof\Delta}$ ,  $\pi\left(q + \frac{p(P+\tau)}{\frac{1}{2}mb\zeta^{2}}\right) = mb\left(\frac{(P+\tau)\zeta}{3mb} - \frac{n(P+\tau)}{mb} + \frac{g(P+\tau)^{2}}{\frac{1}{2}m^{2}b^{2}\zeta^{2}} - \frac{(P+\sigma)^{3}}{\frac{1}{2}m^{3}b^{3}\zeta^{3}}\right)$ ; équation qui donne en réduisant  $\zeta^{4} - 3n\zeta^{3} + \frac{6g(P+\tau)\zeta}{mb} - \frac{4(R+\tau)^{2}}{m^{2}b^{2}}$  = 0.

Ayant trouvé la valeur de z par cette équation, on aura celle de  $e = \frac{P+v}{\frac{1}{2}nbq}$ , & par conféquent les deux points D & E, qui donnent la position de la superficie du Fluide, & par conséquent l'inclinaison du parallélipipede.

### SCOLIB I.

(896.) Les moments que la base éprouve dans le cas présent, ne sont pas les mêmes que ceux qu'elle éprouve dans le précédent. Pour les moments du cas précédent, on a (863.)  $r \sin x = g - \frac{x}{\sin \Delta}$  & pour ceux dont il est ici question, à cause de e < 2g, on a  $r \sin x = g - \frac{x}{\sin \Delta} - (2g - e) = e - g - \frac{x}{\sin \Delta}$ . Mettant donc dans la formule  $mb \left(ge\left(a + \frac{1}{2}e \sin \Delta\right) - \frac{1}{2}e^2\left(a + \frac{3}{2}e \sin \Delta\right)\right)$ , qui exprime les moments du cas précédent, e - g pour g seul, nous aurons l'expression des moments pour le cas présent  $= \ldots$   $mb \left(e(e-g)(a + \frac{1}{2}e \sin \Delta) - \frac{1}{2}e^2\left(a + \frac{3}{2}e \sin \Delta\right)\right)$ ; ou, à cause qu'ils sont négatifs,  $ml \left(e(g-e)(a + \frac{1}{2}e \sin \Delta) + \frac{1}{2}e^2\left(a + \frac{3}{2}e \sin \Delta\right)\right)$ , comme noi s l'avons supposé (895).

COROLLAIRE.

<sup>\*</sup> Car  $EY = \frac{x}{\sin \Delta}$ , & par confequent  $YM = AM - EY - AE = g - \frac{x}{\sin \Delta} - AE$ : or  $AE = f - \frac{x}{\sin \Delta}$  donc enfin O W, on  $enfin = \frac{e - g}{\sin \Delta} - \frac{x}{\sin \Delta}$ ; d'où l'on tire  $enfin = e - g - \frac{x}{\sin \Delta}$ , a cause que  $f = e - \frac{x}{\sin \Delta}$ .

(897.) Si l'on avoit  $\pi = 0$ , l'équation se réduiroit à  $3^4 - 3n3^3 + 1$  $\frac{6gP_1}{mb} - \frac{4P_1}{m^2b^2} = 0$ ; ou en substituant pour P sa valeur 2mbga, & mettant, comme ci-dessus, e pour toute la longueur 2g de la base, on aura  $7^4 - 3n7^3 + 3e^2a7 - 4e^2a^2 = 0 *$ .

### SCOLIE II.

(898.) Supposant que la stabilité du parallélipipede doive se conserver lorsqu'on a  $n < \frac{\epsilon}{a} + \frac{\epsilon^2}{12 a}$ , faisons  $n = \frac{\epsilon^2}{12 a}$ ; & , pour simplifier l'équation, faisons e = 12a, elle se réduira à  $7^4 - 36a7^3 + 432a^37 -$ 576a4 = 0. La plus petite racine de cette équation est moindre que 2a \*\*; & comme il faut que 7 devienne = 2a, pour que l'angle de la base commence à sortir du Fluide, il est clair que cette plus petite racine ne peut être d'aucune utilité pour notre objet \*\*\*. La seconde racine est à très-peu-près,  $z = \frac{34}{10}a$ , & encore cette quantité  $\frac{44}{10}a$  est un peu moindre que la vraie racine; de sorte qu'en la substituant dans l'équation à la place de 7, l'expression qui en résulte est négative. Ceci prouve que si quelque force étrangere oblige le parallélipipede à s'incliner de façon qu'un de ses côtés soit submergé de 10 a, ou, ce qui est équivalent, de saçon qu'elle l'oblige à s'incliner de 130 1 \*\*\*\*, le parallélipipede tombera tout-à-coup, en continuant de s'incliner jusqu'à ce qu'il ait atteint la position qui correspond à la quatrieme racine, parce que la troisieme étant négative, elle ne peut nullement servir pour ce cas. Cette quatrieme racine est à peu près z= 35a, & équivaut à une

<sup>\*</sup> En suivant toujours l'esprit de la deuxieme & troisieme note de l'Art. 884, il ne seroit pas nécessaire d'anéantir le poids - pour parvenir à la même équation, il suffiroit de le supposer placé au centre de gravité; car alors les quantités p & q sont chacune=0, & P+========= m'g, ou = mbese On voit, sans peine, que a exprime ici la profondeur verticale dont le parallélipipede ett submergé dans le Fluide, lorsqu'il est dans une situation horisontale (884.).

Les plus legeres notions de l'Algebre commune suffisent pour trouver ces racines. On suivra la méthode d'approximation qui est exposée à l'Art. 226 de la troisieme partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout.

<sup>\*\*\*</sup> Car, lorsque l'angle de la base commence à sortir du Pluide, on a, dans la supposition préfente de e=12a;  $z=12a\frac{fin\Delta}{col\Delta}$ ; mais  $cof\Delta$ :  $fin\Delta$ ::6:1,  $donc\frac{fin\Delta}{col\Delta}=\frac{1}{6}$ , & par conséquent

<sup>\*\*\*\*</sup> Pour trouver cette inclination, il faut se rappeller que l'angle de la base étant hors du Fluide, la quantité e = EF, n'est plus = 2g = 12a. Pour en trouver la valeur, il faut avoir TOME I.

inclinaison de plus de 88° à peu près : donc, quand une puissance étrangere sera incliner le parallélipipede de 13°; il tombera tout-à-coup jusqu'à l'inclinaison de 88°. On voit donc par-là combien ce corps est éloigné de conserver sa stabilité. On trouveroit encore de plus grandes dissérences, en supposant a plus petite; mais il sussi; pour notre objet, de comprendre que la sureté, ou la confervation de la stabilité ne peut être sondée que sur la supposition que les puissances étrangeres ne puissent donner au corps une inclinaison plus grande que celle qui correspond à la seconde racine : cette limite étant passée, la stabilité se perd entiérement, & le corps prend une inclinaison presque totale.

## PROPOSITION LXXVI.

(899.) Trouver l'inclinaison que prendra un corps quelconque, flottant sur un Fluide, si on lui ajoute un nouveau poid dans un point déterminé du plan vertical, perpendiculaire à l'axe de rotation, qui passe par le centre de gravité.

recours à l'équation  $e = \frac{P+v}{\frac{1}{2}mb\eta}$ , (895.), laquelle devient  $e = \frac{24a^2}{\xi}$ , en y substituant pour P+v, sa valeur 2mbgs, & ensuite pour g sa valeur 6a. Cette équation donnera e = ros, en mettant pour  $\xi$  sa valeur  $\frac{24}{10}a$ . Ayant donc les valeurs de  $\xi$  & de e, on aura facilement celle de  $\Delta$ , par l'équation  $\frac{\sin \Delta}{\cos f \Delta} = \frac{1}{e}$ , ou, ce qui est la même chose, en considérant le triangle DEF, qui donne  $EF:DF::1:Tang\ FED$ , ou  $e:\xi::1:Tang\ \Delta$ , ou ensin,  $10:\frac{24}{10}$  i:1:  $Tang\ \Delta = \frac{6}{25}$ . L'angle d'inclinaison est donc celui dont la tangente est les  $\frac{6}{25}$  du rayon; c'est-à-dire, = 24000 (le rayon des tables ordinaires étant = 100000), & cette tangente répond à 13° 30' à peu près. En procédant ainsi pour la quatrième racine e = 35a, on trouvera  $e = \frac{24}{35}a$ ,  $Tang\ \Delta = \frac{1225}{24}$  du rayon, c'est-à-dire = 5 To4166, ce qui répond à 88' 53'.

PLANC, IIA

Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 355 & dx, qu'on tirera de l'équation qui résulte de la figure & de la disposition du corps; intégrant ensuite, & substituant la plus grande valeur de x, déduite de l'équation  $P + \pi = m f c x d y$  qui a lieu entre le poids  $P + \pi$  & la force verticale mfcxdy, qui agit sur le corps, on aura une nouvelle équation, de laquelle on tirera la valeur de sin A.

COROLLAIRE I.

( 900.) Si l'inclinaison étoit infiniment petite, on pourroit substituer à la place de mscaydy, la quantité ( $\pm HP + \frac{m}{12}sce^2$ ) sin  $\Delta$ , qui alors lui est égale (844.); & l'on auroit  $\pi(q \sin \Delta + p) =$  $(\pm HP + \frac{m}{12} \int ce^3) \int in \Delta$ ; ce qui donne  $\int in \Delta = \frac{P^2}{\pm HP + \frac{m}{12} \int ce^3 - q^2}$ 

### COROLLAIRE

(901.) Dans les corps formés par la révolution d'une ligne quelconque autour de l'axe horisontal de rotation, le moment est (838.) PK fin A, P exprimant le poids total du corps, qui, dans le cas présent, est  $P + \pi$ . Substituant donc dans cette formule le poids  $P + \pi$ , à la place de P feul, on aura le moment  $K(P+\pi)$  sin  $\Delta$ , & par conséquent  $\pi(q \sin \Delta + p \cos \Delta) =$  $K(P+\pi)$  sin  $\Delta$ , équation qui donne le sinus de l'inclinaison, ou  $fin \Delta = \frac{\pm \rho *}{\left( (K(P+*)-q*)^{2}+\rho^{2}*^{2} \right)^{\frac{1}{2}}} **$   $C \circ R \circ L L \wedge I R E$ 

(902.) Ayant exprimé par q la distance du centre de gravité O, au plan qui, passant par le poids additionnel m, est perpendiculaire à DOH. Si nous supposons maintenant que q n'exprime plus que la distance de l'axe H au même plan, nous n'aurons qu'à substituer  $K \pm q$ , en place de q seul, & l'on aura le sinus de l'inclinaison, ou sin  $\Delta = \frac{\pm p_{\pi}}{(KP \mp q_{\pi})^{2} + p^{2}q^{2}}$ , ce sinus étant celui d'un angle plus grand que 90 degrés, si  $\Lambda P - q \pi$  est négatif.

COROLLAIRE IV.

(903.) L'expression  $\int \ln \Delta = \frac{+p\pi}{((KP \mp q\pi)^2 + p^2\pi^2)^2}$  ne donnant qu'une

<sup>\*</sup> On suppose cof a=1, comme il convient, puisque l'inclinaison est infiniment petite.

<sup>\*\*</sup> Pour avoir sin &, il faut substituer, en place de cos &, sa valeur (1 - sin &2) a faire Evanouir le radical, & dégager ensuite sin A.

PLANE, IV. 336 EXAMEN MARITIME, Liv. II.

seule racine, ou valeur de  $fin \Delta$ , attendu que la valeur négative ne sert que pour le côté opposé, lorsque p est négatif; il s'enfuit que les moments seront toujours positifs depuis l'inclinaison correspondante à cette premiere racine, ou valeur de  $fin \Delta$ , qu'on incline comme on voudra un corps formé par la révolution d'une ligne quelconque autour d'une axe horisontal.

# COROLLAIRE V.

(904.) Comme KP ne se trouve que dans le dénominateur, plus cette quantité sera grande, plus la valeur de sin \( \Delta\) sera petite.

# PROPOSITION LXXVII.

(905.) Trouver l'inclinaison que prendra un corps quelconque; qui, flottant sur un Fluide, est poussé par une l'uissance constante horisontale, & perpendiculaire à l'axe de rotation, qu'on suppose également horisontal; cette puissance étant placée dans la verticale qui passe par le centre de gravité.

Les moments qui agissent sur le corps sont (830.) = ...  $mfcydy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}ufin\theta)^2 + mfcdx(k-x)(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}ufin\theta)^2$ . Supposant maintenant que O est son centre de gravité, & que l'angle  $AOB = \Delta$  est l'inclinaison qu'il auroit prise à l'égard de la verticale BO, si la puissance  $\pi$ , dont la direction est l'horisontale CA, agissoit au point A; & si l'on fait de plus AO = q, il est clair qu'on aura le moment avec lequel la puissance  $\pi$  agit suivant  $CD = q\pi \cos \Delta$ . Cela posé, nous aurons les trois équations suivantes ...  $q\pi \cos \Delta = mfcydy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}ufin\theta)^2 + mfcdx(k-x)(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}ufin\theta)^2$ .  $P+\pi \sin \Delta .cos \Delta = mfcdy(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{2}ufin\theta)^2$ .

Substituant, dans ces équations, les valeurs de sin 8, de y &

Chap. XI. DE L'INCLINAISON DES CORPS FLOTTANTS. 357 de dy, exprimées en x & dx, déduites de l'équation que donnera la figure & la disposition du corps, & intégrant réellement, on aura trois autres équations, par lesquelles on trouvera les valeurs de x, de u, & de  $\Delta$ .

## PROPOSITION LXXVIII.

(906.) Trouver l'inclinaison que prendra un cylindre qui flotte horisontalement, ce cylindre étant poussé par une puissance constante  $\pi$ , horisontale, & perpendiculaire à l'axe; & cette puissance étant placée dans le plan vertical qui passe par le centre de gravité.

# COROLLAIRE I.

(907.) Si l'on vouloit une solution pour le cas particulier dans lequel la vitesse du cylindre est zero, ou dans lequel un axe horisontal sixe, qui passe par le centre de gravité, assujettit le cylindre, de saçon à empêcher son mouvement horisontal & vertical, & à lui laisser seulement le mouvement de rotation autour de cet axe; il n'y auroit qu'à retrancher les quantités qui dépendent de ces mouvements empêchés, laissant seulement le moment KP sin  $\Delta$  (871.), & l'on auroit KP sin  $\Delta = q\pi$  cos  $\Delta$ , ce qui donne T ang  $\Delta = \frac{q\pi}{KP}$ .

# COROLL'AIRE II.

(908) La tangente de l'inclinaison, le cylindre étant libre, est à la même tangente, le cylindre tournant sur un axe sixe, comme q-K est à q, ou comme la distance de la puissance à l'axe du

258 EXAMEN MARITIME, Liv. II. cylindre, est à la distance de la même puissance, au centre de gravité.

### COROLLAIRE III.

(909.) Ces mêmes moments KP fin  $\Delta$ , qui ont été trouvés pour le cylindre, ont également lieu pour tout corps formé par la révolution d'une ligne quelconque, autour d'un axe horisontal. On aura donc pour tous ces corps, dans le cas où l'on suppose l'axe fixe, la stabilité, ou la tangente de l'inclinaison = T ang  $\Delta$  =  $\frac{q_0}{KP}$ , cette Tangente étant plus grande que celle qui a lieu lorsque ces corps sont libres, ou avec leur mouvement horisontal.

## COROLLAIRE IV.

(910.) La même chose arrive dans un corps quelconque, quoiqu'il ne soit pas formé par la révolution d'une ligne autour d'un axe horisontal, avec cette seule différence que la quantité K est variable, selon les différences inclinaisons.

### COROLLAIRE V.

(911) Nous avons trouvé (838.) K sin  $\Delta = h$ , h exprimant la distance horisontale du centre de gravité à la verticale, qui passe par le centre de volume. Donc on aura  $K = \frac{h}{\sin \Delta}$ ; & cette valeur étant substituée dans l'équation T ang  $\Delta = \frac{qv}{KP}$ , donne T ang  $\Delta = \frac{qv}{h^D} = \frac{\sin \Delta}{\cos \Delta}$ . Donc  $\cos \Delta = \frac{hP}{qv}$ ; & par conséquent  $\sin \Delta^2 = \frac{q^2v^2 - h^2P^2}{q^2v^2}$ .

# CHAPITRE XII.

Des Moments qui agissent sur les corps, lorsqu'ils tournent librement dans des Fluides, sur un axe quelconque qui passe par leur centre de gravité.

# PROPOSITION LXXIX.

(912.) TROUPER les moments qui agissent sur un corps quelconque, tournant sur un axe qui passe par son centre de gravité.

Soit divisé la surface du corps en petits quadrilateres, sensible-

Chap. XII. DES MOMENTS DANS LA ROTATION 359 ment plans, par des plans horisontaux & verticaux, & cherchant la force positive ou négative qui agit sur chacun de ces petits quadrilateres, suivant la direction de son mouvement, on la multipliera par la distance perpendiculaire du petit quadrilatere à l'axe de rotation. Prenant ensuite la somme de tous les produits, on aura les moments totaux qu'on cherche.

La force horisontale, qui agit sur un petit quadrilatere, choquant, ou choqué, est  $(624.) = \dots$   $mc(Da \pm \frac{1}{6}u \sin\theta((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^{2}a \sin\theta^{2})$ , laquelle étant réduite à une direction quelconque devient  $= \dots$   $\frac{\sinh \sin \pi}{\sin \pi} (Da \pm \frac{1}{6}u \sin\theta((D + \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{6}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^{2}a \sin\theta^{2})$ .

Supposons maintenant que r exprime la distance perpendiculaire du petit quadrilatere à l'axe, le moment qui agit sur cette petite surface sera =  $\frac{mbrfin^2}{fin^2}$  ( $Da \pm \frac{1}{6}u fin \theta ((D + \frac{1}{3}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{3}a)^{\frac{1}{3}} + \frac{1}{64}u^2 a fin \theta^2$ ); le moment total, c'est-à-dire, celui qui agit sur tout le corps sera =  $m \int \frac{brfin^2}{fin^2}$  ( $Da \pm \frac{1}{6}u fin \theta ((D + \frac{1}{3}a)^{\frac{1}{6}} - (D - \frac{1}{3}a)^{\frac{1}{6}}) + \frac{1}{64}u^2 a fin \theta^2$ ).

COROLLAIRE I.

(913.) Les moments de l'une & de l'autre dénivellation setont par conséquent =  $m \int_{\overline{fin}}^{br \, finz} \left( Da - \frac{1}{2}u \, fin \, \theta \left( (D + \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}} \right) + \frac{1}{64}u^2 a \, fin \, \theta^2 \right).$ Coroll Laire II.

### COROLLAIRE III.

(915.) Si l'on appelle V la vîtesse angulaire avec laquelle tourne le corps, on aura (131.)  $V = \frac{udt}{r}$ , &  $u = \frac{rV}{dt}$ , substituant cette valeur de u dans l'expression des moments; ils seront encore exprimés par .  $m \int \frac{br \sin \pi}{\sin \pi} \left( Da \pm \frac{rV \sin \theta}{6 dt} \left( (D + \frac{1}{2}a)^{\frac{7}{2}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{7}{2}} \right) + \frac{r^{2}V^{2}a \sin \theta^{2}}{6 \Delta dt^{2}} \right).$ 

### COROLLAIRE IV.

(916.) Les moments de l'une & de l'autre dénivellation seront par conséquent = .  $m \int \frac{br \sin x}{6a} \left( Da - \frac{rV \sin x}{6dx} \left( (D + \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{3}{2}} \right) + \frac{r^2V^2 \sin x}{6a dx^2} \right).$ 

# COROLLAIRE V.

(917.) Si l'une des moitiés du corps étoit égale & semblable à l'autre moitié, de sorte que les quantités r, sin d, sin z, sin n, D & a d'une moitié, fussent égales aux mêmes quantités correspondantes de l'autre moitié, en sommant les moments qui agissent fur deux petits quadrilateres correspondants dans l'une & dans l'autre moitié; on trouvera que le moment total, ou celui qui agit sur tout le corps sera =  $\frac{1}{3}m\int \frac{br^2V \sin x \cdot \sin \theta}{dt \sin x} \left( (D + \frac{1}{4}a)^{\frac{3}{4}} - (D - \frac{1}{4}a)^{\frac{3}{4}} \right) =$  $\frac{1}{2}m\int \frac{br^2V \sin x. \sin bD^2 a}{dt \sin x} \left(1 - \frac{a^2}{96D^2} - \frac{a^4}{2048D^4} - &c.\right).$ 

# COROLLAIRE VI.

. (918.) Si l'on exprimoit les surfaces du corps par une équation algébrique, on pourroit substituer D+x à la place de D, -& dx à la place de a: par cette substitution les moments deviendroient =  $m \int \frac{br \sin x}{\sin x} dx \left( D + x \pm \frac{rV \sin \theta}{4 dt} (D + x)^{\frac{1}{2}} + \frac{r^2 V^2 \sin \theta^2}{64 dt^2} \right)$ fi le corps flotte, ils seroient =  $m \int \frac{br fin \times dx}{fin +} \left(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{rV fin +}{8 dx}\right)^{2} +$ 

### VII. COROLLAIRE

(919.) Si l'une des moitiés du corps étoit égale & semblable à. l'autre moitié, de sorte que les quantités t, sin &, sin a,

D & a

<sup>\*</sup> Car alors D=0 (587.).

Chap. XII. DES MOMENTS DANS LA ROTATION. 36% D & a d'une des moitiés, fussent égales aux mêmes quantités, correspondantes de l'autre moitié, l'expression des moments seroit =  $\frac{1}{2}mV\int \frac{br^2(D+x)^{\frac{1}{2}}dx}{dt \sin x} \frac{fin x}{t} \frac$ 

(920.) Les moments qui agissent sur le corps seront donc, proportionnels à  $\frac{V}{dt}$ , ou seront égaux à une quantité constante quelconque, multipliée par  $\frac{V}{dt}$ \*.

### COROLLAIRE IX.

(921.) Si le corps étoit formé par la révolution d'une ligne quelconque, autour de l'axe même qui passe par son centre de gravité, & sur lequel tourneroit le corps, on auroit sin x = 0, & par conséquent les moments seront aussi égaux à zero.

# PROPOSITION LXXX.

(922.) Décomposer les moments qui agissent sur un corps, dont les moitiés sont égales & semblables, & qui tourne sur un axe horifontal, en moments horisontaux & verticaux.

Si l'on divise par r le moment  $\frac{mbruD^{\frac{1}{2}}a fin \cdot x. fin \cdot b}{2 fin \cdot x} = \frac{mbrux^{\frac{1}{2}}dx fin \cdot x. fin \cdot b}{2 fin \cdot x}$ , qui agit sur deux petits quadrilateres quelconques correspondants, la force que ces deux petites surfaces exerceront, sera  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}}dx fin \cdot x. fin \cdot b}{2 fin \cdot x}$ . Or la vîtesse u peut être décomposée dans la vîtesse horisontale  $\frac{u(k-x)}{r}$ , & dans la verticale  $\frac{uy}{r}$ ; k exprimant la distance du centre de gravité à la superficie du Fluide; x la distance verticale du petit quadrilatere à la même superficie; & y la distance horisontale du même petit quadrilatere au plan vertical qui coincide avec l'axe. Substituant donc successivement ces valeurs à la place de u seul dans l'expression de la force, cette derniere se trouvera composée de deux autres, comme il suit  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}}dx(k-x) fin \cdot x. fin \cdot 0 + mbuyx^{\frac{1}{2}} dx fin \cdot x. fin \cdot 0$ . Mais

<sup>\*</sup> Cela est évident; car, après l'intégration faite, la quantité qui multiplie  $\frac{\nu}{dt}$  dans l'expression des moments, est constante pour le même corps.

\*\*TOME I.\*\*

Z z

la premiere de ces forces provenant d'un mouvement horisontal, on a, pour ce cas (584.),  $f \ln \theta = f \ln \lambda . f \ln \eta$ ; & la seconde provenant d'un mouvement vertical, on aura (585.), fin  $\theta = cof \pi$ ; la force donc il s'agit sera donc composée de ces deux..  $\frac{mbu\pi i dx}{2 i \sin x} \left( \sin x \cdot \sin \lambda \cdot \sin x (k-x) + y \sin x \cdot \cos x \right).$  Chacune de ces parties peut encore être décomposée en deux autres, l'une horisontale, & l'autre verticale, en faisant, dans le premier cas (572, 573, 577 & 580.) fin  $x = \sin \lambda$ . fin n; & dans le fecond, fin  $x = \cos n$ ; ainsi les quatre parties dans lesquelles la force sera divisée, seront =  $\frac{mbur^{\frac{1}{2}}dx}{2rfin} \left( \int_{\mathbb{R}^{2}} \int_{\mathbb{R}^{2}} \ln u^{2}(k-x) + \int_{\mathbb{R}^{2}} \ln \lambda \cdot \int_{\mathbb{R}^{2}} \ln u \cdot \cosh u \right) + y \int_{\mathbb{R}^{2}} \ln \lambda \cdot \int_{\mathbb{R}^{2}} \ln u \cdot \cosh u \right)$ Pour avoir maintenant les moments horisontaux & verticaux de cette force, on doit multiplier les parties  $\int \ln \lambda^2 \cdot \int \ln n^2 (k-x) +$  $y fin \lambda fin n.cof n$ , par k-x, distance verticale du petit quadrilatere au plan horisontal qui passe par le centre de gravité; & les parties fin  $\lambda$ . fin  $n.cof n (k-x)+y cof n^2$ , par y, distance horisontale du même petit quadrilatere au plan vertical qui coîncide avec l'axe. Les moments qui agissent sur les deux petits quadrilateres correspondants seront donc = . . . .  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}}dx}{2r \sin x} \left( \sin \lambda^2 \cdot \sin x^2 (k-x)^2 + 2 \sin \lambda \cdot \sin x \cdot \cos x \cdot (k-x) y + y^2 \cos x^2 \right) =$  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}}dx}{2r \sin x} (\sin \lambda \cdot \sin x (k-x) + y \cos x)^{2}, \text{ ou, en faisant } \frac{udt}{t} = V, \text{ ce}$ qui donne  $u = \frac{V_r}{dt}$ , ces moments seront = .....  $\frac{mbVx^{\frac{1}{2}}dx}{2de \sin x}(\int \ln \lambda \cdot \int \ln \kappa(k-x) + y \cos x)^2$ . Enfin la somme de tous les moments qui agissent sur le corps entier sera =.  $\frac{1}{dt} \int \frac{bx^{\frac{1}{2}} dx}{fin} \left( fin \lambda . fin n (k-x) + y cof n \right)^{2} = \cdots$  $\frac{1}{dt}\int cx^{\frac{1}{2}}dx \left( \int \ln \lambda \cdot \int \ln n \left( k-x \right)^{2} + 2y(k-x) \cdot \cos n + \frac{y^{2} \cdot \cos n^{2}}{\int \ln \lambda \cdot \int \ln n} \right)^{\frac{1}{2}}.$ PROPOSITION LXXXI.

(923.) Réduire les moments qui agissent sur un corps dont les moitiés sont égales & semblables, & qui tourne, sur un axe vertical, à deux moments horisontaux perpendiculaires entre eux.

<sup>\*</sup> Car  $b = \frac{c}{\sin \lambda}$ , Art. 575.

Chap. XII. DES MOMENTS DANS LA ROTATION. Soit supposé deux plans verticaux perpendiculaires entre eux. & coincidant avec l'axe; supposant ensuite que la distance horisontale d'un perit quadrilatere à l'un de ces plans soit nommée z, & que la distance à l'autre soit nommée y; on décomposera la vîtesse u en deux autres paralleles aux mêmes plans, lesquelles vîtesses feront  $\frac{u_1}{r}$  &  $\frac{u_2}{r}$ . Si l'on substitue maintenant ces expressions de la vîtesse, en place de u seul, dans l'expression mbux da fin vision qui (922.) est celle de la force qui agit sur deux petits quadrilateres correspondants; cette force sera divisée en deux autres, & =  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}} dx fin x fin \theta}{2x fin x}$  (z + y). Comme ces forces proviennent toutes deux d'un mouvement horisontal, & qu'on demande qu'elles exercent leur action dans la même direction, on a pour toutes les deux sin x, ainsi que sin  $\theta = \sin \lambda \cdot \sin \pi (572 \& 584)$ ; donc ces forces seront  $\frac{mbux^{\frac{1}{2}}dx \, fin \, \lambda^{\frac{1}{2}} fin^{\frac{1}{2}}}{2i \, fin^{\frac{1}{2}}} \left( z + y \right) = \frac{\frac{1}{2} \, m^{2} V_{2}^{\frac{1}{2}} \, dx \, fin \, \lambda, fin^{\frac{1}{2}}}{dt} \left( z + y \right).$ Multipliant maintenant chacune de ces forces par la distance horisontale 7 & y de l'axe à leurs directions, & mettant dz & dy à la place de c, on aura, pour l'expression des moments, ....  $\frac{1}{4}mVx^{2}dx \sin \lambda \cdot \sin x \left( z^{2}dz + y^{2}dy \right).$ 

SCOLIE I.

(924.) On a supposé, comme on le voit, dans le calcul, non-seulement que les moitiés du corps, prises de part & d'autre d'un des plans verticaux, sont égales & semblables; mais encore que le second plan vertical divise aussi le corps en deux moitiés égales & semblables. C'est ce qu'on doit avoir présent à l'esprit, pour ne pas contondre les corps dont il s'agit ici, avec ceux qui ne peuvent être divisés en deux moitiés égales & semblables que par un seul plan vertical.

# SCOLIE II.

(925.) Quoique la rotation puisse, sans contredit, se faire sur un axe quelconque, & sous quelque inclinaison que ce soit, cependant toutes les rotations possibles peuvent se réduire à trois, l'une sur un axe vertical, & les deux autres sur deux axes horisontaux perpendiculaires entr'eux; nous nous bornerons, pour plus de facilité, à considérer la rotation seulement sur ces trois axes.

Plane.IV. Nous ne la considérerons même que sur deux axes, l'un vertical & l'autre horisontal, attendu que tout ce qu'on dira de la rotation sur ce dernier, s'appliquera également à la rotation sur l'autre axe horisontal.

### PROPOSITION LXXXII.

(926.) Trouver les moments qui agissent sur un cylindre qui flotte horisontalement sur un Fluide, & qui tourne sur un axe horisontal parallele à ses côtés, & passant par le centre de gravité.

Soit ABFD le cylindre, C fon centre de volume, & CGE une verticale dans laquelle se trouve le centre de gravité G. Soit tiré l'horisontale BF, ainsi que les droites CB, GB, & soit sait CG = k, CB = R, CE = x, & BE = y. Le moment provenant des forces qui agissent sur une différencielle horisontale en B, & sur sa correspondante en F, est (919.) =  $\frac{1}{2} \frac{mbr^2 V x}{dx} \frac{1}{2} dx \sin x \sin b$ ; b exprimant la longueur du cylindre; r = GB;  $x = \theta = 1$ 'angle GBC; sin  $n = \sin B CE = \frac{v}{R}$ . Par conséquent on aura  $K : \sin \theta :: r : \frac{v}{R}$ ; ce qui donne  $r \sin \theta = \frac{kv}{R}$ . Ces valeurs étant substituées dans l'expression des moments, elle deviendra  $\frac{1}{2} \frac{mbV}{Rdt} = \frac{mbV}{R} \frac{x^2}{2Rdt} = \frac{mbV}{R} \frac{x^2}{2R} = \frac{mbV}$ 

 $\frac{mbVk^{2}R^{\frac{3}{6}}}{ds}\left(\frac{1}{3} - \frac{1}{7\cdot2} - \frac{1}{11\cdot8} - \frac{1}{15\cdot16} - \frac{5}{19\cdot128} - \frac{7}{23\cdot256} - &c.\right), \text{ ou}, = \frac{6}{25} - \frac{mbVk^{2}R^{\frac{3}{6}}}{ds},$ à très-peu près.

C O R O L L A I R E I.

ce qu'on a dit dans la Proposition précédente.

### COROLLAIRE II.

(928.) Tous les moments s'évanouissent lorsqu'on a k = 0; c'estadire, lorsque le centre de gravité coıncide avec l'axe du cylindre.

# CHAPITRE XIII.

De la Vîtesse angulaire avec laquelle les corps flottants tournent sur un axe quelconque.

# PROPOSITION LXXXIII.

(929.) TROUVER la vîtesse angulaire avec laquelle un corps flottant tourne sur un axe quelconque, etant animé par une, ou par plusieurs puissances.

La vîtesse angulaire est (179.)  $V = \frac{dt f p * dt}{S}$ ;  $p \pi$  exprimant la somme des moments des puissances qui agissent; t le temps de leur action; & S la somme des moments d'inertie. Substituant donc en place de  $p \pi$  les moments qui agissent sur le corps, & qui proviennent des résistances & de l'action des puissances. On aura une équation, de laquelle on tirera la valeur de la vîtesse angulaire V dans quelque instant de l'action que ce soit.

### COROLLAIRE I.

(930.) Plus les moments d'inertie seront grands, plus il saudra de temps au corps pour acquérir une vîtesse angulaire donnée.

## SCOLIE.

(931.) Les moments  $p\pi$ , ou leur somme, peuvent provenir de dissérentes puissances, & ces puissances peuvent être constantes; c'est-à-dire, indépendantes de la vîtesse angulaire V, ou elles peuvent dépendre absolument de cette vîtesse; comme en esset, elles en dépendent lorsqu'elles proviennent de la résistance du Fluide, ainsi que nous l'avons vu dans le Chapitre précédent. M. Bouguer (Traité du Navire, liv. II, sédion III, Chap. I, § 3.), & Léonard Euler, ont fait abstraction de cette dernière espece de puissance, & même M. Bouguer ajoute qu'il néglige ces résistances, à cause que le corps divise très-peu de Fluide; & qu'il en est de la résistance qu'il éprouve, comme de celle que l'air oppose au mouvement des pendules; résistance qui est presque insensible, à cause que la vîtesse angulaire V est très-petite. Mais le cas dont il s'agit ici est très-différent; car les pendules oscilleroient encore avec plus de régularité sans la résistance, au lieu que sans la résis-

tance, les corps ne pourroient pas se soutenir, dans leur rotation. sur les Fluides. Le seul cas où ceci ait quelque sondement, est celui où le corps est formé par la révolution d'un plan quelconque, autour d'un axe qui passe par le centre de gravité. Dans ce cas, en supposant que la rotation, ou oscillation, se fasse sur un axe horisontal, si l'on incline un peu le corps, le moment qui l'obligera à tourner, lorsqu'on l'aura abandonné à lui-même, sera (838.), celui qui résulte de l'action du Fluide verticalement, lequel est = KP fin  $\Delta$ , expression qui devient zero lorsque K=0; mais cette condition de K = o est nécessaire pour que les moments résissants s'évanouissent : donc ces moments ne s'évanouissent, même dans ce cas, que lorsque le corps n'est animé par aucune action qui le fasse tourner; c'est-à-dire, lorsqu'il perd entiérement la stabilité, & qu'il est impossible, dans la pratique, qu'il se soutienne. La résistance des Fluides est donc, par conséquent, nécessaire dans la rotation des corps. On fera voir dans la suite que, dans quelques cas, cette résistance n'est pas aussi peu considérable que l'a cru M. Bouguer.

COROLLAIRE II.

(932.) Si l'on avoit  $p\pi=32KP$  fin  $\Delta - \frac{GV}{dt}$ , \* K, P & G, étant constants, on auroit  $V = \frac{dt \int (32KPdt \text{ fin } \Delta - GV)}{S}$ : ou parce

Mais lorsque le corps est abandonné à lui-même, & qu'il tend à se rétablir dans sa premiere situation, il éprouve, de la part du Fluide, une résistance qui s'oppose à son mouvement, avec une énergie d'autant plus grande, qu'il se meut, ou tend à se mouvoir, avec une plus grande vitesse angulaire. Or (920.) le moment de cette résistance est proportionnel à  $\frac{V}{dt}$ , ou est égal à  $\frac{V}{dt}$  multiplié par une quantité constante; ainsi en appellant G cette constante, le moment de la résistance sera  $\frac{GV}{GV}$ 

Cela posé, il est évident que le moment total pe qui agit sur le corps, tant en vertu de l'action des puissances que de celle des résistances sera = 32 KP fin  $\Delta = \frac{GV}{dt}$ .

<sup>\*</sup>Voici le fondement de cette égalité. Lorsqu'on incline le corps d'une quantité infiniment petite, ou même d'une quantité finie, & qu'on l'abandonne ensuite à lui-même, le moment  $p\pi$  qui l'oblige à tourner, est celui qui résulte de l'action verticale du Fluide, en saisant abstraction de la résistance que le Fluide opposé à ce mouvement. Or, dans cette expression,  $\pi$  représente la puissance, ou la résultante des puissances qui animent le corps, ainsi elle est = 32 P, (52.); P exprimant le poids du corps: & la quantité p, est la distance horisontale de la direction de la puissance au plan vertical qui passe par l'axe de rotation, c'est-à-dire, au plan directeur (167 & 168.), laquelle distance est = K sin  $\Delta$  (838 & 839.). Donc le moment  $p\pi$ =32 KP sin  $\Delta$ , abstraction saite du moment des résistances qui proviennent de la rotation.

par conséquent  $Su = 32 K^2 P \int dt \int dt \Delta - G \int u dt$ .

# COROLLAIRE III.

(933.) Si l'on suppose G=0, ou , ce qui est la même chose. si l'on fait abstraction des résistances, comme l'ont fait les Auteurs cités ci-dessus, il viendra  $V = \frac{de \int_{32}^{32} KP de \int_{5}^{67\Delta}}{S} = \frac{32 de KP}{S} \int dt \int_{5}^{68} dx$ Proposition LXXXIV.

(934.) Trouver la longueur d'un pendule simple isochrone avec le corps flottant qui oscille sur un axe horisontal.

Soit L la longueur du pendule simple, on aura (184.) V= $\frac{\epsilon dt \int dt \int dn \Delta}{L}$ , en supposant que  $\omega$  représente la vitesse du corps dans le pendule: donc  $\int dt \int in \Delta = \frac{a}{r}$ ; mais comme on suppose que les corps décrivent des arcs semblables en temps égaux, on  $a, \omega : u :: L: K, & \omega = \frac{Lu}{K}$ ; par conséquent on a aussi sdt sin  $\Delta =$  $\frac{Lu}{\xi K} = \frac{Lu}{32K}$ . Cette valeur étant substituée dans l'équation  $Su = \frac{Lu}{\xi K}$ 32 K<sup>2</sup> P sdt sin  $\Delta - G$  su dt, il en résulte Su = KPLu - G su dt. Supposant maintenant que les oscillations soient très-courtes, ou infiniment petites, on pourra supposer l'arc que décrivent les corps égal à son sinus, lequel, dans le corps flottant, est = K sin  $\Delta$ , & de l'oscillation, est  $(359) = 8 \left(\frac{L^2 \sin \Delta^2}{2L}\right)^{\frac{1}{2}} = 8 \sin \Delta \sqrt{\frac{1}{8}L} = \frac{Lu}{R}$ donc  $u = \frac{8 R \sin \Delta}{\sqrt{2 L}}$ . Cette valeur de u étant substituée, donne  $\frac{8 K S \sin \Delta}{\sqrt{2 L}} = \frac{8 K^2 P \sin \Delta \sqrt{L}}{\sqrt{2}} - GK \sin \Delta$ ; ou ' $GV_2L = KPL - S$ ; & en quarrant  $\frac{1}{12} G^2 L = K^2 P^2 L^2 - 2 KPLS + S^2$ , d'où l'on tirera  $L = \frac{S}{KP} - \frac{G^{*}}{64 K^{*} P^{*}} \pm \sqrt{\left(\frac{S}{KP} + \frac{G^{*}}{64 K^{*} P^{*}}\right)^{*} - \frac{S^{*}}{K^{*} P^{*}}}$ 

### SCOLIR I.

(935.) L'analogie  $\omega : u :: L:K$ , n'est pas rigoureusement exacte; mais à cause de la petitesse des arcs décrits, on peut la prendre pour telle.

COROLLAIRE I.

(936.) Si l'on suppose G=0, ou si l'on fait abstraction des résistances, on aura  $L=\frac{s}{\kappa P}$ : expression qui ne differe pas de celle que nous avons trouvée (189.) pour la longueur du pendule simple isochrone à un pendule composé. Donc le corps slottant oscile comme un pendule.

### COROLLAIRE II.

(937.) Si nous nommons l la longueur du pendule simple qui bat les secondes de temps moyen, & t le temps, en secondes, de la durée d'une oscillation du corps flottant, ou du pendule L: puisque les quarrés des temps de la durée des oscillations, sont comme les longueurs des pendules (372.), on aura l:L::t:t', & L=lt'. Substituant cette valeur de L dans l'équation  $L=\frac{S}{KP}+\frac{G^2}{64K^2P^2}\pm\sqrt{\left(\frac{S}{KP}+\frac{G^2}{64K^2P^2}\right)^2-\left(\frac{S}{KP}\right)^2}$ , on en déduira  $t=\frac{S}{KP}+\frac{G^2}{64K^2P^2}\pm\frac{1}{64K^2P^2}\pm\frac{1}{l}\sqrt{\left(\frac{S}{KP}+\frac{G^2}{64K^2P^2}\right)^2-\left(\frac{S}{KP}\right)^2}$ .

# COROLLAIRE III.

(938.) Si l'on suppose G=0, il en résulte  $t=V(\frac{s}{KPt})$ .

Se 0 L I E I I.

(939.) Maintenant, pour satisfaire à l'engagement que nous avons pris dans l'Art. 931, nous pouvons comparer les moments des résistances  $\frac{6mbVk^2R^{\frac{3}{2}}}{25dt}$ , (926.) qui agissent sur un cylindre pendant sa rotation, avec les moments  $kP\sin\Delta$ , qui constituent sa stabilité. Supposons d'abord  $\frac{6mbVk^2R^{\frac{3}{2}}}{25dt} = kP\sin\Delta$ , & substituons (131.) à la place de  $\frac{V}{dt}$ , sa valeur  $\frac{u}{k}$ , en supposant que u exprime la vîtesse avec laquelle se meut l'axe du cylindre, & k la distance

Chap. XIII. DR LA VITESSE ANGULAIRE. distance de cet axe au centre de gravité; & nous aurons 6 mb VRT P sin S. Supposons encore que le cylindre est submergé dans le Fluide jusqu'à sa plus grande largeur, comme on l'a supposé, Art. 926; alors fon poids P fera =  $\frac{1}{2}R^2cbm$ , c exprimant la circonférence d'un cercle dont le diametre est l'unité, & nous aurons  $\frac{6}{25}$  mbu  $R^{\frac{7}{2}} = \frac{1}{2} R^2 cbm \text{ sin } N$ , ou  $12 u = 25 R^{\frac{1}{2}} c \text{ sin } N$ . Soit supposé, de même, qu'ayant incliné le cylindre de l'angle A, & le laissant en liberté, il prenne la vîtesse u en se rétablissant dans la situation verticale, l'on aura  $u = \frac{8k \sin \Delta}{\sqrt{2L}}$ ; ou en faisant  $k = \frac{1}{2}R$ ,  $u = \frac{4R \sin \Delta}{\sqrt{2L}}$ . ce qui donne  $\frac{48 R \sin \Delta}{\sqrt{2 L}} = 25 R^{\frac{1}{2}} c \sin \Lambda$ , &  $\sin \Lambda = \frac{48 R^{\frac{1}{2}} \sin \Delta}{25 c \sqrt{2 L}}$ . On aura donc, d'après la supposition de  $k = \frac{1}{2} R$ , & de  $P = \frac{1}{2} R^2 cbm$ , ...  $\frac{6mbVk^2R^{\frac{1}{2}}}{25 dt} = kP \int \ln N = \frac{24 R^{\frac{1}{2}}P \int \ln \Delta}{25 c\sqrt{2L}}$  Ainsi la force de la stabilité, ou le moment  $kP \int \ln \Delta = \frac{1}{2} RP \int \ln \Delta$ , fera au moment de la rélissance que la même inclinaison \( \Delta \) produit dans la rotation, comme \( \frac{1}{2} \) P \( \leftilde{I} \) P \( \Delta \) est à  $\frac{24R^{\frac{3}{2}}P_{fin\Delta}}{25c\sqrt{2L}}$ , ou comme 25 c $\sqrt{2L}$  est à 48  $R^{\frac{1}{2}}$ . Si nous supposons maintenant (936.)  $L = \frac{3}{kP}$ , & de plus  $S = \frac{1}{4}k^2P$ , on aura L =½k= ¡R: & l'un des moments sera à l'autre, comme 25 c està 96.

SCOLIE III.

(940.) On peut encore, dans le même cas du cylindre, confidérer la valeur de L, en ayant égard à celle de G. Les moments des résistances sont (926 & 932.)  $\frac{6mbVl^2R^{\frac{3}{2}}}{25 dt} = \frac{GV}{dt}$ : donc G = ...  $\frac{6}{41} \frac{mbk^2R^{\frac{3}{2}}}{r^2}$ , ou, en faisant  $k = \frac{1}{2}R$ , ce qui donne  $G = \frac{6}{100} \frac{mbR^{\frac{3}{2}}}{r^2}$ ,  $\frac{G^2}{64k^2P^2} = \frac{36m^2b^2R^5}{P^2(100)^2(4)^2}$ , ou bien, en substituant  $P = \frac{1}{4}R^2cbm$ ,  $\frac{G^2}{64k^2P^2} = \frac{36R}{(250)^2(8)^2}$ . Substituant pareillement dans la quantité  $\frac{S}{RP}$  les valeurs de

<sup>\*</sup> Il y a dans cet endroit une faute de calcul qui influe fur le réfultat de cette Proposition. On trouve dans l'original  $\frac{G^a}{64K^aP^a} = \frac{36\,m^a\,b^a\,R^3}{P^a\,(100)^a\,(32)^a}$ ; c'est cette différence qui en occasionne dans toute la suite du calcul.

K & de P, avec  $S = \frac{1}{4}K^2P$ , on aura  $\frac{S}{KP} = \frac{1}{4}K = \frac{1}{4}R$ : ce qui donnera par conféquent  $L = \frac{1}{4}R + \frac{36R}{(25c)^2(8)^2} + \sqrt{\left(\frac{1}{4}R + \frac{36R}{(25c)^2(8)^2}\right)^2 - \frac{1}{64}R^2}$   $= \frac{1}{4}R + \frac{36R}{(25c)^2(8)^2} + \frac{1}{4}R\sqrt{\left(1 + \frac{36}{(25c)^2(8)}\right)^2 - 1} = \dots$   $\frac{1}{4}R + \frac{36R}{(25c)^2(8)^2} + \frac{3R}{25c.8}\sqrt{1 + \frac{9}{(25c)^2(4)}}; \text{ ou enfin }, L = \frac{1}{4}R\left(1 + \frac{1}{46}\right),$ à peu de chose près: de forte que la valeur de G introduite dans le calcul, rend la longueur du pendule simple isochrone avec le cylindre de  $\frac{1}{66}$  R plus grande.

# COROLLAIRE IV.

(941.) Si nous substituons la valeur de  $L = \frac{1}{8}R$  dans l'équation (937.)  $L = lt^2$ , nous aurons  $lt^2 = \frac{1}{8}R$ : ce qui donne le temps dans lequel le cylindre achevera une oscillation, c'est-à-dire,  $t = \frac{R^{\frac{1}{2}}}{(8l)^{\frac{1}{2}}}$ . S c o L I R I V.

(942.) La longueur du pendule simple qui bat les secondes de temps moyen sur le bord de la mer en Espagne, est, comme nous l'avons déjà dit, Article 373, de 440 lignes du pied de Paris, ou de  $\frac{440.16}{15}$  du pied Anglais: on aura donc  $l = \frac{440.16}{15.144} = 3.\frac{7}{27}$ ; laquelle valeur étant substituée dans l'équation  $t = \frac{R^{\frac{1}{4}}}{(8l)^{\frac{1}{4}}}$ , on aura  $t = \frac{1}{4} R^{\frac{1}{4}} V^{\frac{27}{11}}$ , ou, à peu près,  $t = \frac{63}{320} R^{\frac{1}{4}}$ . Si nous faisons donc le cylindre de 32 pieds de diametre, on aura R = 16, & le temps dans lequel il achevera une oscillation sera d'environ  $\frac{63}{80}$  de seconde. PROPOSITION LXXXV.

(943.) Trouver la plus grande & la moindre vîtesse, avec laquelle tournent les corps flottants.

D'après la supposition de  $p\pi = 32 KP \sin \Delta - \frac{GV}{dt}$ , on trouve (932.)  $Su = 32 K^2P \int dt \int \sin \Delta - G \int dt$ . Différenciant cette équation, on a  $S du = 32 K^2P \int dt \int \sin \Delta - G \int dt$ , ou  $\frac{du}{dt} = \frac{32 K^2P \int \sin \Delta - G \int dt}{S}$ . Or,

THÉORIE DES COMETES, OU CERT-VOLANTS. 371 dans la plus grande vitesse u, l'on a du = 0, nous aurons donc  $32 K^2 P \sin \Delta - Gu = 0$ ; équation qui donne la plus grande vitesse  $u = \frac{32 K^2 P \sin \Delta}{G}$ . Pareillement, la moindre vitesse u a lieu lorsque du, ou  $\frac{32 K^2 P \sin \Delta - Gu}{S}$ , a sa plus grande valeur. Donc la moindre vitesse u = 0.

### COROLLAIRE I.

(944.) On a trouvé, dans l'Article 210, que l'action, qui a lieu sur les sibres du levier, relativement au mouvement, est proportionnelle à Sdu. Considérant donc le corps flottant, qui tourne, comme un levier, l'action qui s'exercera sur ses sibres, sera comme Sdu, ou comme la quantité  $32 K^2P dt \sin \Delta - Gudt$  qui lui est égale: & la plus grande action qu'elles éprouveront dans toute l'oscillation, laquelle a lieu dans l'instant où elle commence & dans l'instant où elle sinit, sera comme  $32 K^2P dt \sin \Delta$ .

### COROLLAIRE II.

(945.) Donc la plus grande action qui s'exerce sur les sibres d'un corps dans l'acte de la rotation, ne dépend nullement de G, ou de la résistance du Fluide; mais elle provient seulement de la quantité  $K^2Pdt$  sin  $\Delta$ , ou  $32K^2P$  sin  $\Delta$ : c'est-à-dire, du produit de la stabilité KP sin  $\Delta$  par 32K.

# COROLLAIRE III.

(946.) Un levier uni au corps qui tourne, éprouvera une action proportionnelle à S'du, S' exprimant les moments d'inertie du levier seul; mais on a  $du = \frac{3^2 K^2 P dt \int_0^{1/2} \Delta - Gu dt}{S}$ : donc l'action qu'éprouvera le levier sera proportionnelle à  $\frac{S'dt(3^2 K^2 P \int_0^{1/2} \Delta - Gu)}{S}$ : & la plus grande de toute, sera proportionnelle à  $\frac{S'K^2 P \int_0^{1/2} \Delta - Gu}{S}$ .



# APPENDICE I.

Sur la théorie des Cometes, ou Cerf-volants, pour vérifier la Loi de la résistance des Fluides.

LE moyen de vérifier une théorie qui seroit susceptible de quelques ditticultés, est de l'appliquer à différentes expériences. Or de toutes les expériences, relatives à la résistance des Fluides, qui se présentent journellement à la vue, il n'en est pas de plus commune que le vol des Cometes, ou Cerf-volants, dont les enfants sont usage. La force avec laquelle le vent-agit sur ces machines, est ou comme le quarré de sa vîtesse, multiplié par le quarré du sinus de son angle d'incidence, comme le croient généralement tous les Auteurs modernes, ou elle est comme la simple vîtesse multipliée par le même sinus, selon que nous l'avons établi ci-dessus. C'est en donnant une vraie théorie des Cers-volants, qu'on peut prouver lequel des deux systèmes convient avec la pratique, & par conséquent sçavoir lequel est le véritable.

Albert Euler, fils de Léonard Euler, a donné cette théorie, dans les Mémoires de l'Académie Royale de Berlin, Tome XII, page 322; mais il l'a fondée sur le premier système, ou sur le principe que les résissances suivent la raison doublée de la vîtesse & du sinus d'incidence. Il distingue trois cas dans son Mémoire. Il suppose dans le premier, que le Cerf-volant avec sa ficelle est un corps roide, incapable d'altération; & dans le second & le troisseme cas, il suppose que la ficelle n'est attachée au Cerf-volant que par un seul point déterminé, autour duquel il peut tourner librement. Le premier cas n'est, comme on voit, nullement applicable à la pratique; & comme nous cherchons à nous procurer les lumieres de l'expérience, toute spéculation sur ce cas seroit absolument inutile. Dans le second cas, l'Auteur a égard aux deux mouvements de rotation que doit avoir le Cerf-volant, l'un sur l'extrêmité supérieure de la ficelle, & l'autre sur l'extrêmité inférieure. Cette derniere rotation, dit-il, est le résultat de trois forces: la premiere est la force du vent, réunie au centre de grandeur du Cerf-volant; la seconde est son poids réuni à son centre de gravité; & la troisseme. est le poids de la ficelle pareillement réuni à son centre particulier

THÉORIE DES COMETES, OU CERF-VOLANTS. 372 de gravité. Les deux premieres forces produisent réellement le mouvement de rotation dont il s'agit : mais la troisieme ne peut contribuer à ce mouvement, que dans le cas où la ficelle seroit absolument sans flexibilité, comme l'est un levier. Lorsqu'elle est d'une flexibilité parfaite, comme nous la supposerons dans la suite, sa pesanteur n'agit en rien pour produire une telle rotation, parce que la force unique qu'elle exerce, agit seulement suivant la direction de sa longueur, & n'agit en aucune maniere dans une direction oblique à cette longueur, qui cependant est l'unique circonstance qui peut contribuer à la rotation effective. Nous devons donc inférer de là que Albert Euler a considéré la ficelle comme un corps roide, en supposant cependant que le Cers-volant puisse tourner librement sur ses deux extrêmités, ce qui rend ce cas autant inapplicable à la pratique que le premier. En outre, cet Auteur s'est assujetti, dans cette théorie, à attacher la ficelle seulement dans un point déterminé du Cerf-volant, ce qui, dans la pratique, ne produiroit jamais aucun bon effet. L'usage ordinaire est d'astacher au Cers-volant deux, trois ou quatre ficelles qui se réunissent à une petite distance, pour n'en former ensuite qu'une seule. Par cette disposition le Cers-volant se maintient dans sa position, sans pouvoir se mouvoir, ou tourner sur aucun de ses diametres; au lieu que si l'on néglige cette précaution, il se dérange facilement au moindre accident, & se précipite vers la terre. Cette circonstance n'a point échappé à Euler; mais, pour y apporter le remede nécessaire, ayant trouvé que le calcul étoit extrêmement compliqué, il a jugé à propos de le supprimer. & de se restreindre au cas unique d'une seule ficelle.

Le calcul est en effet bien embarrassant; mais c'est seulement dans la supposition que les forces du vent sont en raison composée doublée de ses vitesses, & des sinus de ses angles d'incidence; mais il n'en est pas ainsi dans la supposition que ces forces sont dans la raison composée des simples vitesses, & des simples sinus d'incidence, selon que notre théorie l'indique; le calcul devient même extrêmement facile. Nous ne pouvons donc nous dispenser d'avoir égard à la circonstance des différentes sicelles, en résolvant le problème dans toute sa généralité; & pour comparer les forces du vent, asin de voir si, en effet, elles ne correspondroient pas à la supposition de la raison doublée, nous passerons ensuite au cas particulier d'une seule sicelle,

comme l'a fait Euler.

Cet Auteur, dans son troisieme cas, considere le Cers-volant avec

374 EXAMEN MARITIME, Appendice I.

une queue; mais il suppose que cette queue est un autre plan, ou Cersvolant, qui tourne librement à l'extrêmité inférieure du premier; supposition qui n'est pas d'une application moins difficile dans la pratique que les premieres. La queue est nécessaire dans le Cerf-volant, pour abaisser son centre de gravité, de maniere qu'il soit plus bas que le centre de grandeur, & prévenir par-là le mouvement gyratoire latéral qui pourroit avoir sieu; mais, pour la pratique & pour la théorie, un corps roide quelconque, long & mince, comme un fil d'archal, ou même le prolongement du roseau, ou de la baguette, qui va de l'extrêmité supérieure du Cers-volant jusqu'à l'insérieure, en formant fon diametre principal, convient beaucoup mieux qu'un plan. D'après cela, il est évident que nous pourrons nous dispenser d'avoir égard à cette queue; il suffira, pour en supposer l'existence, d'établir le centre de gravité plus bas que celui de grandeur. Un contrepoids quelconque, placé à l'extremité inférieure du Cerf-volant, pourroit produire le même effet que la queue, & par conséquent y suppléer. Il faut cependant observer que, dans ce cas, si le contrepoids étoit d'une même pesanteur que sa queue, il n'abaisseroit pas autant le centre de gravité que le feroit la queue; ce qui importe beaucoup pour éviter la rotation latérale. Ainsi la queue, telle que les enfants l'attachent à leurs Cerf-volants, est beaucoup plus convenable que le contrepoids d'une même pesanteur; parce que, sans augmenter le poids, elle prévient beaucoup plus efficacement tout mouvement lateral de rotation. Mais comme il faut avoir égard à l'angle qu'elle formeroit avec le diametre du Cerf-volant, nous ne pouvons la confidérer, telle qu'elle est, sans nous jetter dans des calculs fort longs & fort compliqués, attendu que son centre de gravité se trouveroit hors du corps du Cers-volant. Ainsi nous nous réduisons à considérer la queue comme un corps roide, qui soit le prolongement du diametre du Cerf-volant; & cette supposition n'est, comme on le voit, nullement éloignée de pouvoir s'appliquer à la pratique.

Ceci supposé, soit AB le Cerf-volant, ou plutôt son diametre, en le considérant coupé par un plan vertical qui coincide avec ce diametre, avec la ficelle GOV, & même avec la queue BX. Soient de plus AG, DG, les deux ficelles qui étant attachées au haut & au bas de ce diametre, & réunies en G à la ficelle unique GOV, assument le Cerf-volant. Soit aussi C son centre de grandeur, & P celui de gravité. Soit tiré la ligne GE perpendiculaire au diametre BA, les verticales PK & EML, la ligne GK parallele à l'horison-

F16. 78.

THEORIE DES COMBTES, OU CERT-FOLANTS 375 tale VFL, & la ligne IGF tangente à la ficelle dans le point G. Enfin foit PC = b; CE = e; GE = g; P = le poids du Cerf-volant avec sa queue; u = la vitesse du vent;  $\varphi = l'angle GEL$ ,  $\theta = l'an-l'angle GEL$ gle IGE;  $Ru \sin \varphi = la$  force du vent sur le Cerf-volant, suivant une direction perpendiculaire à son plan, & conformément au système exposé précédemment sur la mesure de ces forces, ou résistances. On voit d'après cela que l'angle  $HE = \phi + \theta$ .

Trouver les sinus & cosinus des angles \( \phi \, \text{, } \phi \+ \text{1.}

(1.) Le Cerf-volant pouvant tourner librement sur le point G, les moments à l'égard de ce point doivent se faire équilibre. Les forces qui agissent sont le poids P du Cers-volant, qui est dirigé suivant la verticale PK, & la force du vent Ru fin q, qui est dirigée suivant la perpendiculaire au diametre BA. Les moments de ces forces font P.GK=P(KM+MG)=P(b+e) cof \phi+Pg \in \phi, & Ru \in \phi.CE = Rue sin φ. On aura donc, pour l'équilibre de ces moments, Rue  $fin \phi = P(b+e) cof \phi + Pg fin \phi$ ; ce qui donne  $fin \phi = tang \phi = \frac{P(b+e)}{Rue-ig}$ : & par conféquent  $fin \phi = \frac{P(b+e)}{(Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2}$ , &  $cof \phi = \frac{P(b+e)}{Rue-ig}$  $\frac{Ru\epsilon - Pg}{((Ru\epsilon - Pg)^{2} + P^{2}(b+\epsilon)^{2})^{\frac{1}{6}}} * \bullet$ 

(2.) Pour trouver le sinus de l'angle 8 que forme la tangente IGF avec la ligne GE, considérons, que dans le triangle GEH les trois côtés GE, EH, HG, ou les sinus de leurs angles opposés, peuvent être pris pour exprimer les forces qui agissent; sçavoir: GE pour exprimer la force Ru sin o , à cause qu'elle est dirigée suivant cette même ligne GE perpendiculaire au diametre BA; EH pour exprimer la force P, qui agit suivant la direction de cette même verticale; & enfin GH dont la direction est la même que celle de la ficelle GH, pour exprimer la résultante de ces deux forces. Gela posé, on aura  $fin (\varphi + \theta) : fin \theta :: Ru fin \varphi : P : donc, Ru fin \varphi. fin \theta = P fin (\varphi + \theta) =$  $P \sin \varphi . \cos \theta + P \sin \theta . \cos \varphi$ : ce qui donne  $\frac{\sin \varphi}{\cos \varphi} = \tan \varphi = \frac{P \sin \theta}{R \sin \theta - P \cos \theta}$ pour une seconde expression de la valeur de tangente q. Egalant donc

<sup>\*</sup> Ces formules sont faciles à trouver, il ne faut que se rappeller des expressions trigonométriques  $fec \varphi = (1 + tang \varphi^*)^{\frac{1}{2}}; cof \varphi = \frac{1}{fec \varphi} = \frac{1}{(1 + tang \varphi^*)^{\frac{1}{2}}}; & fin \varphi = \frac{tang \varphi}{fec \varphi} = \frac{tang \varphi}{(1 + tang \varphi^*)^{\frac{1}{2}}}$ En substituant dans ces expressions de cof  $\varphi$  & de fin  $\varphi$  la valeur de tang  $\varphi$ , qu'on vient de trouver; on aura les expressions mêmes de l'Auteur.

EXAMEN MARITIME, Appendice I. ces deux valeurs, on aura  $\frac{P(t+\epsilon)}{Ru\epsilon - Pg} = \frac{P \sin t}{Ru \sin t - P \cos t}$ : d'où l'on tire,  $\frac{\sin t}{\cos t} = \frac{P \sin t}{\sin t}$ tang  $\theta = \frac{P(b+\epsilon)}{Rub+Pg}$ , & par conféquent  $\sin \theta = \frac{P(b+\epsilon)}{((Rub+Pg)^2+P^2(b+\epsilon)^2)^{\frac{1}{2}}}$ , &  $cof\theta = \frac{Rub + Pg}{((Rub + Pg)^{1} + P^{2}(b + e)^{2})^{\frac{1}{2}}}$ (3.) Substituant maintenant dans les équations  $fin(\phi + b) = fin \phi.cof \theta$ +  $fin \theta.cof \varphi, & cof (\varphi + \theta) = cof \varphi.cof \theta - fin \varphi.fin \theta, les valeurs trouvées$ de  $\sin \varphi$ ,  $\cos \varphi$ ,  $\sin \theta$ , &  $\cos \theta$ , on aura.  $fin (\phi + \theta) = \frac{RuP(b+\epsilon)^2}{\left( (Rue-Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2 \right) \left( (Rub+Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2 \right)^{\frac{1}{2}}} \cdot cof(\phi + \theta) = \frac{(Rue-Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2 \left( (Rub+Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2 \right)^{\frac{1}{2}}}{\left( ((Rue-Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2) \left( (Rub+Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2 \right) \right)^{\frac{1}{2}}} \cdot$ (4.) Soit supposé u=0, on aura  $fin(\phi+\theta)=0$ , &  $cof(\phi+\theta)=-1$ : ce qui indique que la tangente FH tombera de l'autre côté & au-Fro. 73 dessous de l'horisontale FL, & qu'elle coïncidera avec la verticale HL: c'est-à-dire, que le Cers-volant sera suspendu à la sicelle. On aura de même  $\int in \varphi = \int in \theta = \frac{b+e}{(g^2+(b+e)^2)^2} = \int in IGE$ ; mais  $\frac{b+e}{(g^2+(b+e)^2)^2}$ fin PGE \*: donc le point I concourt avec le point P; c'est-à dire que le prolongement de la ficelle FG passe par le centre de gravité. Cette remarque est commune, il est vrai, mais elle justifie la suppolition qu'on a faite. (5.) Soit Rue = Pg, on aura  $cof \varphi = 0$ , &  $fin \varphi = \tau$ ; ce qui indique que, dans ce cas, le Cers-volant AB sera vertical. On aura de même  $cof(\varphi+\theta) = \frac{-P}{(R^2u^2+P^2)^{\frac{1}{6}}} = \frac{-e}{(c^2+g^2)^{\frac{1}{6}}} ** = \int m \ EGI \ ; \ \text{mais} \ \frac{-e}{(e^2+g^2)^{\frac{1}{6}}} = \frac{-e}{(e^2+g^2)^{\frac{1}{6}}} =$ sin EGC: donc le point I concourt avec le point C; c'est-à-dire que le prolongement de la ficelle passe par le centre de grandeur C. (6.) Soit  $u = \infty$ , on aura fin  $\varphi = 0$ , ce qui indique que le Cerf-volant fe trouvera horisontal. On aura également sin  $(\phi + \theta) = 0$ ; & par conséquent la tangente HF se trouvera verticale. Trouver la force que le vent exerce sur le Cerf-volant. (7.) Cette force est =  $Ru \sin \varphi$ : en substituant, dans cette expresfion, la valeur de  $\sin \varphi = \frac{P(b+\epsilon)}{(Ru\epsilon - Pg)^2 + P^2(b+\epsilon)^2}$ , on aura . . . .  $Ru \sin \phi = \frac{Ru^{p}(b+\epsilon)}{((Ru\epsilon - Pg)^{2} + P^{1}(b+\epsilon)^{2})^{\frac{1}{2}}}.$ \* Car GI : :: PE: fin PGE: or GI=(g2+(b+e)1) , & PE=b+e. Done, &c. \*\* En substituant pour P sa valeur Rue, & réduisant

( 8.) Soir

THÉORIE DES COMETES, OU CERF-VOLANTS.

377

PLANC, V.

- (9.) Soit Rue = Pg, I'on aura Ru sin  $\varphi = \frac{Pg}{r}$ .
- (10.) Soit  $u = \infty$ , l'on aura Ru sin  $\varphi = \frac{P(b+\epsilon)}{\epsilon}$ .
- (11.) Soit supposé en général  $(Rue Pg)^2 = (n^2 1)P^2(b+e)^2$ , n exprimant un nombre quelconque, l'on aura Ru sin  $\varphi = ...$  $\frac{P(b+c)(n^3-1)^{\frac{1}{3}}}{ne} + \frac{Pg}{ne}$
- (12.) Cette valeur manifeste que le Cerf-volant n'éprouve pas la plus grande action quand  $u = \infty$ ; car quoique dans ce cas le premier terme  $\frac{P(b+1)(n^2-1)^{\frac{1}{2}}}{n^2}$  ait sa plus grande valeur, il est évident que le second ne a alors sa plus petite. Pour trouver cette plus grande action Ru fin  $\varphi$ , on différenciera sa valeur, & l'on aura  $\frac{RP(b+\epsilon)du}{((Ru\epsilon-Pg)^2+P^2(b+\epsilon)^2)^{\frac{1}{2}}} = \frac{(Ru\epsilon-Pg)(b+\epsilon)R^2P\epsilon udu}{((Ru\epsilon-Pg)^2+P^2(b+\epsilon)^2)^{\frac{1}{2}}}, \text{ ce qui donne } u = \frac{P(b+\epsilon)^2+g^2}{Rg\epsilon}. \text{ Subflituant cette va-}$ leur de u dans celle de Ru sin \, on aura la plus grande action du vent

Ru fin 
$$\varphi = \frac{\left(\frac{P}{g\epsilon}(b+\epsilon)^2 + \frac{P}{\epsilon}g\right)P(b+\epsilon)}{\left(\frac{P^2}{g^2}(b+\epsilon)^4 + P^2(b+\epsilon)^2\right)^{\frac{1}{6}}} = \frac{P}{\epsilon}\left((b+\epsilon)^2 + g^2\right)^{\frac{1}{6}}.$$

Trouver la force avec laquelle la ficelle est tendue.

(13.) Nous avons déjà dit (2.) que, dans le triangle GEH, GE exprimant la force Ru sin \u03c4 du vent, & EH le poids P du Cers-volant, GH exprimera la force résultante qui agit sur la ficelle, c'està-dire, la force par laquelle elle est tendue. Cette force est donc dans

le point 
$$G = \frac{P \sin \phi}{\sin \phi} = \frac{P((Rub + Pg)^2 + P^2 (b + \epsilon)^2)^{\frac{1}{2}}}{((Ru\phi - Pg)^2 + P^2 (b + \epsilon)^2)^{\frac{1}{2}}}$$

(14.) Pour trouver la même force, ou tension, dans quelque autre Fig. 81point de la ficelle, on la regardera comme un polygone, d'un nombre infini de côtés infiniment petits. Soit AB, BC deux de ces côtés, & foit tiré la verticale BF, avec la ligne CF parallele à AB; CF exprimera la force, ou tension, suivant BA, BC celle qui agit suivant la ligne même BC, & BF la force résultante des deux premieres, laquelle doit faire équilibre au poids de la ficelle. La tension suivant BA fera donc à la tension suivant BC, comme le sinus de FBC est au sinus de CFB, ou de son égal ABF; c'est-à-dire, que les deux tensions suivant les côtés BA & BC, sont réciproquement comme ВЬЬ TOME I.

Digitized by Google

878 EXAMEN MARITIME, Appendice I.

les sinus de ABF & FBC. On démontrera la même chose de la tension suivant CB avec celle du côté suivant CD, & ainsi de suire pour toutes les dissérencielles: donc en général la tension de la ficelle en un point quelconque de sa longueur, est réciproquement comme le sinus de l'angle que la ficelle forme en ce point avec la verticale.

(15.) Soit ABCDE la ficelle, & supposons-la divisée en parties infiniment petites AB, BC, CD, DE&c.; des points B, C, D, E, &c, soit élevé les verticales BF, CG, DH, &c., & soit tiré CF parallele à BA, DG parallele à CB, EH parallele à DG, &c. Enfin, en nommant A, B, A, A, &c. les angles ABA, ABCB, ABCD, &c., si, dans le triangle ABCD, &c. les angles ABCDD, &c., si, dans le triangle ABCDD, &c. les angles ABCDD, &c. es deux forces feront entr'elles comme sin ABCDD exprimera celle qu'éprouve ABCDD, &c. ces deux forces feront entr'elles comme sin ADCDD est ABCDD exprimera celle qu'éprouve ABCDD est ABCDD en ABCDD est à celle qu'elle éprouve en ABCDD es

(16.) On doit observer que dans ce qui vient d'être dit on n'apoint eu égard à la force que peut produire le vent sur la sicelle,
qu'on peut en esset négliger. Cependant si l'on vouloit y avoir égard,
il seroit nécessaire de prendre, au lieu de la verticale FB, la direction résultante des deux sorces, la gravité, & l'action du vent.

(17.) Si l'on prend maintenant les abscisses sur une verticale AB, & les ordonnées sur une horisontale, en nommant x les abscisses, y les ordonnées , & dh les différencielles FA, ou AD de la ficelle; AE & AC seront les dx, & EF & CD les dy. Dans ces suppositions le sinus de l'angle que forme la ficelle avec la verticale sera généralement  $=\frac{dy}{dh}$ : mais comme le sinus de l'angle que forme la ficelle avec la verticale, à son extrémité supérieure G est  $=\sin(x+1)$ , & que la tension dans le même point est  $=\frac{P\sin x}{\sin x}$ , nous aurons  $\frac{1}{\sin x} = \frac{dh}{dy} :: \frac{P\sin x}{\sin x} = \frac{P\sin x \cdot \sin x}{\sin x}$ ; expression de la force, ou tension, qu'éprouve la ficelle dans un point quelconque de sa longueur; ou en substituant, dans cette expression, à la place de  $P\sin x$  su sin x valeur x sin x su son x cette même tension fera x su sin x su sin x valeur x sin x su sin x su

(18.) Pour trouver-maintenant cette tension en quantités connues: Plane, V. & dégagées des différencielles, on égalera les forces opposées qui agissent sur le point A, en les réduisant à la direction verticale. La force qui agit suivant AF étant =  $\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta) dh}{\sin \theta dy}$ , celle qui en ré-

sulte suivant AE sera  $=\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta) dx}{\sin \theta dy}$ . Par la même raison, la sorce suivant CA, résultante de la tension de la sicelle suivant DA, sera = $\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + 1)(dx - ddx)}{\sin \theta dy}$ , en supposant dy constante. En outre, h étant la longueur de la ficelle, que nous supposons d'une densité & d'unegrosseur uniforme dans toute son étendue, nous pouvons représenter par kh le poids total de la ficelle, & par conséquent le poids total d'une de ses différencielles sera exprimé par kdh. Or ce poids joint à la force suivant CA doit faire équilibre à la force suivant AE: donc  $\frac{P fin \phi fin (\phi + \phi) dx}{fin \phi dy} = \frac{P fin \phi fin (\phi + \phi) (dx - ddx)}{fin \phi dy} + kdh, d'où il réfulte \frac{dydh}{ddx} =$  $\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta)}{k \sin \theta}$ ; quantité constante. Faisant, donc,  $\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta)}{k \sin \theta} = A$ , on aura  $\frac{dydh}{ddx} = A$ , ou dydh = Addx: en intégrant, on trouvera,  $(B+h)dy = Adx = A(dh^2-dy^2)^{\frac{1}{2}}$ ; & en quarrant  $(B+h)^2dy^2 = \frac{1}{2}$  $A^2(dh^2-dy^2)$ , ce qui donne  $\frac{dh}{dy} = \frac{(1^n+h)^2+A^2)^{\frac{1}{6}}}{A}$ . En introduisant cette valeur dans l'expression trouvée de la tension de la ficelle  $\frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta) dh}{\sin \theta \cdot dx}$ 

elle deviendra  $\frac{P fin \phi. fin (\phi+\theta) ((B+h)^2+A^2)^{\frac{1}{2}}}{A fin \theta} = k ((B+h)^2+A^2)^{\frac{1}{2}}$ (19.) Pour trouver maintenant la valeur de la constante B qui complette l'intégrale, considérons qu'à l'extrémité supérieure G de la ficelle on a  $\frac{dh}{dy} = \frac{1}{fin(\phi + \theta)}$ ; mais de l'équation  $\frac{P fin \phi \cdot fin(\phi + \theta)}{k fin \theta} = A$ , on tire  $\frac{1}{fin (\phi + \phi)} = \frac{P fin \phi}{Ak fin \phi}$ : donc on aura pour l'extrémité supérieure de la ficelle  $\frac{P f \ln \phi}{Ak f \ln \phi} = \frac{((B+h)^2 + A^2)^2}{A}$ , h marquant la longueur totale de la ficelle. On aura donc aussi  $\frac{p_1 \sin \varphi^2}{k^2 \sin \varphi^2} = (B+h)^2 + A^2 = (B+$  $\frac{P^{2} \int_{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{n}} \int_{\mathbb{R}^{n}}^{\mathbb{R}^{$ 

(20.) Si l'on substitue cette valeur de B dans l'expression de la tension de la sicelle qu'on a trouvée, Art. 18, on aura cette tension dans

EXAMEN MARITIME, Appendice I. un point quelconque éloigné de l'origine de la quantité, H=  $\frac{1}{\sin \theta} \left( \left( P \sin \varphi . \cos \left( \varphi + \theta \right) - k \sin \theta (h - H) \right)^2 + P^2 \sin \varphi^2 . \sin (\varphi + \theta)^2 \right)^{\frac{1}{2}}.$ (21.) A l'origine de la ficelle, ou dans le point V le plus bas. on a H=0: donc la tension dans le point V est =.  $\frac{1}{fin\,\theta} \left( \left( P fin\,\phi.cof(\phi + \theta) - kh fin\,\theta \right)^2 + P^2 fin\,\phi^2. fin\,(\phi + \theta)^2 \right)^{\frac{1}{2}} = \dots$   $\left( \left( \frac{P(Rue - Pg)\,(Rub + Pg) - P^3\,(b + e)^2}{(Rue - Pg)^2 + P^3\,(b + e)^2} - kh \right)^2 + \frac{R^2u^2P^4\,(b + e)^4}{((Rue - Pg)^2 + P^3\,(b + e)^2)^2} \right)^{\frac{1}{2}}$ (22.) Soit suppose u = 0, la force, ou tension, de la ficelle dans le point V deviendra  $=\frac{-P(P^{2}g^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{2})}{P^{2}g^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{2}}-kh=-(P+kh)$ ; poids du Cerf-volant & de la ficelle. (23.) Soit Rue = Pg, la tension deviendra = . .  $\left((-P-kh)^{2}+\frac{P^{2}g^{2}}{\epsilon^{2}}\right)^{\frac{1}{6}}=\left(\frac{P^{2}(g^{2}+\epsilon^{2})}{\epsilon^{2}}+kh\left(2P+kh\right)\right)^{\frac{1}{2}}.$ (24.) Soit  $u = \infty$ , la tension fera  $= \frac{Pb}{r} - k\hbar$ . (25.) On déduit clairement de l'analyse de tous ces cas, que la tension de la ficelle varie, à mesure que la vîtesse u du vent varie; & que cette tension n'arrive pas à être la plus grande lorsque cette vîtesse  $u = \infty$ . Car, quoique l'inspection seule de la formule fasse voir que le premier terme augmente à mesure que la vîtesse u augmente. elle maniseste aussi que le second diminue en même temps. On appercoit cette vérité encore plus clairement, en réduisant en série la quantité  $\frac{P(Ruc-Pg)(Rub+Pg)-P^3(b+e)^2}{(Ruc-Pg)^2+P^2(b+e)^2}$ : car la tension devient alors = ...

g)  $\frac{P^3(b+e)^3Ru}{(Ruc-Pg)^3} + \frac{P^3(b+e)^3Ru}{(Ruc-Pg)^3} - &c. - kh)^2 + \frac{R^2u^2P^4(b+e)^4}{(Ruc-Pg)^2+P^2(b+e)^2)^2}$ .

Cette expression fait voir qu'aussi-tôt que Pg est négligeable par raperts port à Rue, la tension demeure sensiblement constante, &  $=\frac{rv}{l}-kh$ , quelque augmentation que reçoive la vîtesse u. (26.) L'expression - maniseste aussi, que plus b sera grand par rapport à e, plus la tension augmentera; c'est-à-dire que plus la queue du Cerf-volant sera longue & pesante, plus la tension ou la force qui agit sur la ficelle augmentera. Trouver la hauteur verticale que prendra le Cerf-volant, (27.) De l'équation (B+H) dy = Adx, on déduit aussi . .  $(B + H)^{1} (dH^{1} - dx^{1}) = A^{1} dx^{1}$ , ce qui donne  $dx = \frac{(B+H)dH}{((B+H)^{2} + A^{2})^{2}}$ : &

THEORIE DES COMETES, OU CERF-VOLANTS. en intégrant  $x = ((B+H)^2 + A^2)^{\frac{1}{2}}$ , ou,  $x^2 = (B+H)^2 + A^2$ ; équation d'une hyperpole équilatere, dont le demi-axe est = A, les  $_{E_1 = 0}$ . abscisses comprés du centre = x, & les ordonnées = B+H\*. Si donc, avec le demi-axe  $A = \frac{P \int_{in} \varphi_{s} \int_{in} (\varphi + \theta)}{k \int_{in} \theta} = CD$ , on décrit l'hyperbole équilatere DEF, les ordonnées donneront les longueurs de la ficelle, & les abscisses, les hauteurs verticales du Cers-volant. (28.) Soit supposé F le point correspondant au Cers-volant, on aura, pour ce point, H = h, & (19.),  $(B+h)^2 + A^2 = \frac{P \cdot f n \cdot \phi^2}{k^2 \cdot f n \cdot \psi^2} = x^2$ :

donc  $x = FL = \frac{P \cdot f n \cdot \phi}{k \cdot f n \cdot \psi}$ . (29) EM est l'abscisse qui correspond au cas où l'on auroit EH=B, & H = 0: faifant donc dans l'équation  $x^2 = (B+H)^2 + A^2$ , H = 0, & fubflituant à la place de B sa valeur  $\frac{P \sin \varphi \cdot \cos(\varphi + \theta)}{k \sin \theta} - h$ , (19.), on aura  $x^2 = (EM)^2 = \left(\frac{P \sin \varphi \cdot \cos(\varphi + \theta)}{k \sin \theta} - h\right)^2 + \frac{P^2 \sin \varphi^2 \cdot \sin(\varphi + \theta)^2}{k^2 \sin \theta^2}$ , d'où l'on tire  $EM = \frac{(P \sin \phi. \cos f(\phi + \theta) - kh \sin \theta)^2 + P^2 \sin \phi^2 \cdot \sin(\phi + \theta)^2)^{\frac{\alpha}{\alpha}}}{k \sin \theta}$ . (30.) On aura donc la hauteur verticale EK du Cerf-volant,  $\frac{1}{k \sin \theta} - \frac{1}{k \sin \theta} \left( \left( P \sin \phi \cdot \cos \left( \phi + \theta \right) - hk \sin \theta \right)^2 + P^2 \sin \phi^2 \cdot \sin \left( \phi + \theta \right)^2 \right)^{\frac{1}{2}}.$ laquelle quantité est la différence des tensions de la ficelle à ses deux extrêmités, divisée par k, (13 & 20-). (31.) Si cette différence étoit donc zéro, la différence de la hauteur verticale des deux extrêmités de la ficelle, seroit aussi zéro; c'est-à-dire que si les deux tensions des extrêmités étoient égales, ces extrêmités se trouveroient dans une même ligne horisontale. Ce principe est Lien connu dans la Méchanique. (32.) Nous avons trouvé (13.) la tension à l'extrêmité supérieure de la ficelle du Cerf-volant =  $\frac{P((Rub+Pg)^2+P^2(b+e)^2)^{\frac{1}{2}}}{((Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2)^{\frac{1}{2}}}, & (21.) \text{ celle } \mathbf{\hat{a}}$ l'extrêmité inférieure  $V_{*} = 1$  $\left(\left(\frac{P(2u\epsilon-Pg)(Rub+Pg)-P^{3}(b+\epsilon)^{2}}{(Ru\epsilon-Pg)^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{3}}-kh\right)^{2}+\frac{R^{3}u^{3}P^{4}(b+\epsilon)^{4}}{((Ru\epsilon-Pg)^{2}-R^{2}(b+\epsilon)^{2})^{2}}\right)^{\frac{1}{2}}, donc$  la hauteur verticale à laquelle parviendra le Cerf volant au-dessus de

y Voyez la Troisieme Partie du Cours de Machémotiques de M. Bezout; Art. 324 & 336.

Plane. V. l'horifon fera =  $\frac{P((Rub+Pg)^2+P^2(b+e)^2)^{\frac{1}{6}}}{k((Ruc-Pg)^2+P^2(b+e)^2)^{\frac{1}{6}}}$ 

 $\left(\left(\frac{P((Rue-Pg)(Rub+Pg)-P^2(b+e)^2)}{k((Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2)}-h\right)^2+\frac{R^2u^2P_4(b+e)^4}{k^2((Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2)}\right)^{\frac{1}{2}}$ (33.) Soit supposé u=0, la hauteur verticale du Cert-volant sera  $=\frac{P}{k}-\frac{P}{k}-h=-h$ , longueur négative de la ficelle; ce qui est bien connu.

(34.) Soit  $u = \infty$ , la hauteur verticale sera  $= \frac{Pb}{kc} - \frac{Pb}{kc} + h = +h$ 

(35.) Pour trouver maintenant le cas dans lequel la hauteur ver-

longueur de la ficelle.

ticale sera zéro, ou, ce qui revient au même, dans lequel le Cerf-vo-lant se maintiendra dans la même horisontale que le point V, on égalera l'expression de cette hauteur à zéro. En prenant celle de PArt, 30, on aura  $\frac{P \sin \phi}{k \sin \theta} - \frac{1}{k \sin \theta} \left( (P \sin \phi \cdot \cos (\phi + \theta) - kh \sin \theta)^2 + P^2 \sin \phi^2 \cdot \sin (\phi + \theta)^2 \right)^{\frac{1}{2}} = 0;$  ou en multipliant par  $k \sin \theta$ , & en quarrant  $P^2 \sin \phi^2 = P^2 \sin \phi^2 - 2 P kh \sin \phi \cdot \sin \theta \cdot \cos (\phi + \theta) + k^2 h^2 \sin \theta^2$ ; expression qui se réduit à  $\frac{2P \sin \phi \cdot \cos (\phi + \theta)}{k \sin \theta} - h = 0$ . Mais (19.)  $B = \frac{P \sin \phi \cdot \cos (\phi + \theta)}{k \sin \theta} - h$ , ou ...

 $B+h=\frac{P \int h \cdot \phi \cdot \cos f(\phi+1)}{k \int h \cdot \phi}$ : donc pour que la hauteur verticale foit zéro, on doit avoir 2B+h=0, ou  $B=-\frac{1}{2}h$ : c'est-à-dire, que les deux extrêmités de la ficelle doivent être également distantes, de part & d'autre de l'axe de l'hyperbole, conséquence qui est bien conforme aux principes connus.

(36.) En substituant les valeurs des sinus & cosinus, dans . . .  $\frac{2^{P} \sin \varphi \cdot \cos((\varphi + k))}{k \sin \varphi} - h, \text{ il en résulte } \frac{2^{P}((Rue - Pg)(Rub + Pg) - P^{\alpha}(b + \epsilon)^{\alpha})}{(Ruc - Pg)^{\alpha} + P^{\alpha}(b + \epsilon)^{\alpha}} = kh;$ 

équation qui doit avoir lieu pour que le Cerf-volant demeure dans

la ligne horisontale du point V.

(37.) Si l'on suppose maintenant la vitesse du vent constante, en laissant variable la longueur h de la ficelle, la hauteur verticale du Cers-volant sera aussi variable. Mais comme le second terme de l'expression de cette hauteur est négatif, plus ce terme sera petit, plus la hauteur verticale sera grande: or en ne supposant variable que la longueur h, ce terme aura la moindre valeur qu'il est possible lorsque  $\frac{P((Rue-Pg)(Rub+Pg)-P^*(b+e)^2)}{A((Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2)} - h = 0$ ; ou ce qui est la même chose;

COMPANI

TREORIE DES COMPTES, OU CERF-VOLANTS. 383

lorsqu'on à B = o (19.): donc la plus grande hauteur du Cerf-volant au-dessus de l'horison, a lieu lorsque  $h = \frac{P((Ruc-Pg)(Rub+Pg)-P^{2}(b+c)^{2})}{A((Ruc-Pg)^{2}+P^{2}(b+c)^{2})}$ , & cette même plus grande hauteur  $\frac{P((Rub+Pg)^{2}+P^{2}(b+c)^{2})}{A((Rub+Pg)^{2}+P^{2}(b+c)^{2})}$ 

 $fera = \frac{P((Rub+Pg)^2+P^*(b+e)^*)^2}{h((Rue-Pg)^2+P^*(b+e)^2)^2} - \frac{RuP^*(b+e)^*}{h((Rue-Pg)^2+P^*(b+e)^2)^*}$ 

(38.) Comme la valeur de h dans ce dernier cas, n'est que la moitié de celle qu'on a trouvée dans le précédent, il s'ensuit que la longueur de la ficelle qui sait que le Cers-volant s'éleve à la plus grande hauteur, n'est que la moitié de celle qui l'oblige à se main-

tenir dans la même horisontale que le point V.

(39.) Comme la hauteur verticale du Cerf-volant dépend de la différence des tensions aux deux extrêmités de la ficelle, il s'ensuit qu'il s'élevera à sa plus grande hauteur, lorsque la tension à l'extrêmité insérieure V de la ficelle sera la moindre possible. Pour sçavoir donc quand le Cerf-volant acquerra sa plus grande hauteur, il suffit d'avoir attention que la ficelle sasse en ce point la moindre force possible.

(40.) Le sinus de l'angle que forme la ficelle avec la verticale dans un point quelconque, a été trouvé, Art. 17 & 18, ..., ...  $= \frac{dh}{dy} = \frac{(B+H)^{\frac{1}{2}} + A^{\frac{1}{2}}}{A}: \text{ mais pour l'extrêmité inférieure } V, \text{ on a } H=0; & l'on a pareillement } B=0 \text{ pour le cas où le Cerf-volant acquerra sa plus grande hauteur : donc le sinus de l'angle que formera la ficelle avec la verticale, à son extrêmité inférieure <math>V$ , est =  $\frac{A}{A}$ =1: donc cet angle sera droit. Ainsi, pour sçavoir quand le Cerf-volant acquerra sa plus grande hauteur, il suffit d'observer quand

Trouver la valeur de l'horisontale VL.

la ficelle se trouve horisontale à son extrêmité inférieure V.

(41.) Des deux équations (B+H) dy = Adx, &  $x^2 = (B+H)^2 + A^2$ , on tire  $dy = \frac{Adx}{(x^2 - A^2)^{\frac{1}{2}}}$ ; mais  $\int_{\frac{A^2dx}{2(x^2 - A^2)^{\frac{1}{2}}}}$  eft l'expression d'un sec-

<sup>\*</sup> C'est l'équation de la Chaînette, telle que l'a trouvée Jean Bernoulli, Journal des Scavants, année 1692. Plusieurs autres, après lui, ont aussi trouvé l'équation de cette courbe. Voyez le Tome III de ses Euvrés, page 1942. Voyez aussi la Quatrieme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Areicle 561 & suir.

PLANE. V. teur de l'hyperbole \* : donc on aura la valeur de y en divisant le sec-!

teur de l'hyperbole par : A.

(42.) Pour trouver la valeur d'un fecteur hyperbolique FDC, EDC, eDC, &c., nommons z les abscisses de l'asymptote CQ, & faisons les ordonnées perpendiculaires FQ = v. L'équation à cette asymptote fera  $vz = \frac{1}{2}A^2 **$ , & la différencielle de l'aire QFDP fera  $vdz = \frac{A^2dz}{2\zeta}$ , dont l'intégrale est  $\frac{1}{2}A^2 \log z$ ; mais, pour que cette intégrale désigne seulement l'aire QFDP, il faut qu'elle devienne égale à zéro, lorsque  $z = CP = A \vee \frac{1}{2}$ : donc l'aire  $QFDP = \frac{1}{2}A^2 \cdot \log \frac{1}{A \vee \frac{1}{2}}$ . Or cette aire est égale au secteur CFD, parce que QFDC = QFDP + PDC = QFC + FDC, & PDC = QFC, donc QFDP = FDC: donc le secteur  $FDC = \frac{1}{2}A^2 \cdot \log \frac{1}{A \vee \frac{1}{2}}$ : donc enfin  $y = A \cdot \log \frac{1}{A \vee \frac{1}{2}}$ .

(43.) La valeur de z se trouve en considérant que  $CF^2 = v^2 + z^3 = 2x^2 - A^2$ , équation d'où l'on tire  $z^2 = x^2 - \frac{1}{4}A^2 \pm \frac{1}{2}\sqrt{(x^2 - \frac{1}{4}A^2)^2 - \frac{1}{4}A^4}$ , & par conséquent on aura  $y = A \cdot \log \frac{((B+H)^2 + \frac{1}{4}A^2 \pm \sqrt{((B+H)^2 + \frac{1}{4}A^2)^2 + \frac{1}{4}A^4})^{\frac{1}{4}}}{A\sqrt{\frac{1}{4}}}$ 

Donc on aura, pour l'extrêmité de la ficelle où est attaché le Cerf-

Pour trouver la valeur de cette quantité en x, dx & constantes, soit mené l'ordonnée pm, & la perpendiculaire Pr sur cette ordonnée, on aura pr = dy, Pr = dx, &  $Pp = \sqrt{(dx^2 + dy^2)}$ : donc Po ou  $dz = \sqrt{(Pp^2 - po^2)} = \sqrt{(dx^2 + dy^2 - dt^2)}$ . Maintenant l'équation de la courbe donne  $yy = xx - d^2$ ; en substituant cette valeur de yy dans celle de  $z = \sqrt{(xx + yy)}$ , on aura  $z = \sqrt{(xx + yy)}$ 

 $V(2xx-A^2)$ . De plus, en différenciant les valeurs de y & de t, on en déduira  $dy^2 = \frac{xxdx^2}{xx-A^2}$  & par conféquent  $dz = V\left(dx^2 + \frac{xxdx^2}{xx-A^2} - \frac{4xxdx^2}{2xx-A^2}\right) = \cdots$   $\frac{A^2dx}{V(xx-A^2)}V(2xx-A^2)$ Donc enfin  $\int_{-\frac{1}{2}}^{\frac{1}{2}}td_1 = \int_{-\frac{1}{2}}^{\frac{1}{2}}V(2xx-A^2)\frac{A^2dx}{V(xx-A^2)}V(2xx-A^2)$ 

 $\int \frac{A^{-ax}}{2\sqrt{(x^2-A^2)}}$ 

<sup>\*</sup> Pour le démontrer, soit PCA un secteur d'hyperbole équilatere, dont on veut avoir l'expresfion, soit C le centre de la courbe; CA = A son demi-axe; CM = x une abscisse; & PM = y l'ordonnée correspondante. Menons la ligne Cp infiniment proche de CR, & le petit triangle différenciel CpP, sera l'élément du secteur PCA. Pour trouver l'expression de cet élément, décrivons du point C, comme centre, un petit arc Po, qu'on pourra regarder comme une petite ligne droite perpendiculaire sur Cp, saisons CP = t;  $Po = d\xi$ , nous aurons po = dt, Cp = t + dt, & par conséquent le triangle  $CpP = \frac{1}{2}Cp$ . Po sera  $= \frac{1}{4}(t + dt)d\xi = \frac{1}{2}td\xi + \frac{1}{4}dtd\xi = \frac{1}{2}td\xi$ , à cause que  $\frac{1}{2}dtd\xi$ est un infiniment petit du second ordre: donc le secteur PCA a pour expression  $f = td\xi$ .

<sup>\*\*</sup> Voyez la Troisieme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezout, Article 347. En faifant attenti on qu'il s'agit ici de l'hyperbole équilatere.

Car  $xx - \frac{1}{2}A^2 = xx - A^2 + \frac{1}{2}A^2 = yy + \frac{1}{2}A^2 = (B+H)^2 + \frac{1}{2}A^2$ . Voyez d'ailleurs la note \*.

THÉORIE DES COMETES OU CERF-VOLANTS. 38¢ mité, ou H=0,  $y=A. \log \frac{(B^2+\frac{1}{2}A^2+\sqrt{(B^2+\frac{1}{2}A^2)^2-\frac{1}{2}A^2)^{\frac{1}{2}}}}{A(A^2)^2-\frac{1}{2}A^2}$ . Souftrayant cette deuxieme quantité de la premiere, on aura l'horisontale VL=  $\frac{1}{2}A. \log \frac{((B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2 + \sqrt{(B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2})^2 - \frac{1}{2}A^4}{B^2 + \frac{1}{2}A^2 + \sqrt{(B^2 + \frac{1}{2}A^2)^2 - \frac{1}{2}A^4}}$ ; ou, en regardant ce logarithme comme un logarithme des Tables ordinaires, & le réduifant en logarithme hyperbolique, asin de conserver la même valeur  $\frac{1}{2}A (2, 3025851) \log \frac{(B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2 + \sqrt{(B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2}}{B^2 + \frac{1}{2}A^2 + \sqrt{(B^2 + \frac{1}{2}A^2})^2 - \frac{1}{2}A^4} *. \text{ On fubfli-}$ tuera ensuite dans cette expression la valeur de B = ... $\frac{P((Ru\epsilon-Pg)(Rub+Pg)-P^{2}(b+\epsilon)^{2})}{k((Ru\epsilon-Pg)^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{2})}-h, \& de A = \frac{RuP^{2}(b+\epsilon)^{2}}{k((Ru\epsilon-Pg)^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{2})}; en$ prenant le signe positif, tant au numérateur qu'au dénominateur, li B est positif: on le prendra positif au numérateur, & négatif au dénominateur, si B est négatif & h > B: enfin on prendra le signe négatif, tant au numérateur qu'au dénominateur, si B est négatif, & h < B. (44.) Si l'on suppose u=0, alors A=0, & par conséquent VL = 0. (45.) Si  $u=\infty$ , on aura A=0, & par conséquent VL=0, comme auparavant. (46.) Dans le cas où les deux extrêmités de la ficelle se trouvent dans la même horifontale, on a (35.)  $B = -\frac{1}{2}h$ , on aura donc, dans ce cas,  $VL = \frac{1}{2}A(2,3025851) \log \frac{\frac{1}{4}h^2 + \frac{1}{2}A^2 + \sqrt{(\frac{1}{4}h^2 + \frac{1}{2}A^2)^2 - \frac{1}{4}A^4}}{\frac{1}{4}h^2 + \frac{1}{2}A^2 - \sqrt{(\frac{1}{4}h^2 + \frac{1}{4}A^2)^2 - \frac{1}{4}A^4}}$ ; expression qui se réduit à  $VL = A(2,3025851) \log \frac{1 + \cos f(\phi + \theta)}{1 - \cos f(\phi + \theta)}$  \*\*, à cause  $de B = \frac{P \sin \varphi \cdot \cos f(\varphi + \theta)}{k \sin \theta} - h = -\frac{1}{a}h, (19.), d'où l'on tire (11.)$   $A = \frac{P \sin \varphi \cdot \sin (\varphi + \theta)}{k \sin \theta} = \frac{k \sin (\varphi + \theta)}{2 \cos f(\varphi + \theta)}.$ 

TOME I.

<sup>\*</sup> Voyez la Quatrieme Partie du Cours de Mashématiques de M. Bezont, Ars. 113.

kh fin 1 \*\* Car de la valeur de B, on tire  $P = \frac{kn \ln n}{2 \int \ln \varphi \cdot \cos f(\varphi + \theta)}$ . Et cette valeur étant substituée dans celle de A, donne l'expression que l'Auteur indique.

### Réduire les formules à un cas facile pour la pratique.

(47.) Nous pouvons supposer pour cela e=b, & g=2e: car cette détermination de valeurs dépend seulement de la longueur des sicelles AG, GD, & de la position du point D, deux choses qui sont absolument arbitraires. La distance PC étant donc transportée de C en E, on fera  $AG = (4b^2 + (CA - b))^{\frac{1}{2}}$ , & prenant ensuite

le point D à volonté, l'on aura e=b, & g=2e.

(48.) Suivant la théorie des Voiles, qu'on verra développée dans le Tome II, Art. 261 de cet Ouvrage, la force du Cerf-volant est =  $\frac{1}{10}$  mua's sin  $\phi$ ; ou en prenant les deux tiers de cette quantité, à cause de ce qu'on a dit (644.), elle sera =  $\frac{1}{10}$  mua's sin  $\phi$ : donc  $R = \frac{1}{10}$  ma', a' désignant l'aire du Cerf-volant, que nous supposerons de 9 pieds, & m le poids d'un pied cube d'eau de mer, que nous verrons dans le Tome II, Art. 109, être de 64 liv.  $\frac{1}{10}$  \*. On aura donc  $R = \frac{64\frac{1}{10} \cdot 9}{30}$ , ou = 19 à peu près.

(49.) Supposons, en outre, que le poids du Cerf-volant avec sa queue soit d'une demi-livre, ou que  $P = \frac{1}{2}$ , & que 2000 pieds de ficelle pesent une livre, on aura 2000 k = 1, ou  $k = \frac{1}{2}$ .

Toutes ces valeurs étant substituées dans les formules, les ré-

duisent à un cas très-facile pour la pratique.

(50.) Les valeurs des sinus & cosinus des angles φ, θ, & φ+θ, deviennent, d'après ces substitutions, telles qu'il suit:....

$$\int \ln \phi = \frac{1}{((19u-1)^2+1)^{\frac{1}{2}}} \dots \cos \phi = \frac{19u-1}{((19u-1)^2+1)^{\frac{1}{2}}}.$$

$$\int \ln \theta = \frac{1}{((19u+1)^2+1)^{\frac{1}{2}}} \dots \cos \theta = \frac{19u+1}{((19u+1)^2+1)^{\frac{1}{2}}}.$$

$$\int \ln (\phi + \theta) = \frac{19u}{(((19u-1)^2+1)((19u+1)^2+1))^{\frac{1}{2}}}.$$

$$\cot (\phi + \theta) = \frac{(19u-1)(19u+1)-1}{(((19u-1)^2+1)((19u+1)^2+1))^{\frac{1}{2}}}.$$

(51.) Ces valeurs font voir clairement combien il faut peu de vîtesse au vent, pour que la tangente HF s'éleve ae-dessus de l'horison. Cette tangente doit demeurer horisontale, lorsque  $cos(\phi+\beta)=0$ : donc, pour que ce cas arrive, on doit avoir (19u-1)(19u+1)=r. ou  $u=\frac{1}{19}\sqrt{2}$ ; de sorte qu'il faut que le vent ne parcoure pas

<sup>\*</sup> Il s'agit ici du pied cube Anglais, qui pese 1030 onces, Averdupois, ou 64 sig. 3.

THÉORIE DES COMETES, OU CERF-VOLANTS. même 11 lignes par seconde, pour que la tangente HF demeure horisontale. (52) Les mêmes valeurs manisestent également, que, pour peu que la vîtesse u du vent soit sensible, dejà le Cerf-volant se met presque horisontal: il sussit, pour cela, que sin  $\varphi = \frac{1}{((19u-1)^2+1)^2}$  soit négligeable. Supposons donc que  $\frac{1}{((19u-1)^2+1)^{\frac{1}{2}}} = \frac{1}{18}$ , sinus dun angle moindre qu'un degré, on aura à très-peu près  $\frac{1}{19u} = \frac{1}{18}$ , ce qui donne donne u = 2; c'est à-dire que le vent ayant seulement 2 pieds de vitesse par seconde, cela sutfit pour faire prendre au Cerf - volant une fituation horisontale, à moins d'un degré près. (53.) Nous avons trouvé la tension de la ficelle à son extrêmité V(21.)  $= \left( \left( \frac{P(Rue - Pg)(Rub + Pg) - P^3(b+e)^2}{(Rue - Pg)^2 + P^2(b+e)^2} - kh \right)^2 + \frac{R^2u^2P + (b+e)^4}{((Rue - Pg)^2 + P^2(b+e)^2)} \right)^{\frac{1}{2}}$ donc, dans le cas présent, cette tension sera  $\left(\left(\frac{\frac{1}{2}(19u-1)(19u+1)-\frac{1}{2}}{(19u-1)^2+1}-\frac{h}{2000}\right)+\frac{19^2u^2}{((19u-1)^2+1)^2}\right)^{\frac{1}{2}}.$ (54.) Cette expression se réduit à : - 1000, lorsque u a une valeur un peu considérable : d'où l'on voit que la tension de la sicelle se maintient presque sensiblement constante, quelque augmentation qui survienne dans la vîtesse du vent. Cerf - volant =  $\frac{P((Rub + Pg)^2 + P^2(b+e)^2)}{k((Rue + Pg)^2 + P^2(b+e)^2)^{\frac{1}{2}}}$  $\left(\frac{P(Rue-Pg)(Rub+Pg)-P^{3}(b+e)^{2}}{A((Rue-Pg)^{2}+P^{2}(b+e)^{2})}-h\right)+\frac{R^{2}u^{2}P^{4}(b+e)^{4}}{k^{2}((Rue-Pg)^{2}+P^{2}(b+e)^{2})^{2}}\right)^{\frac{4}{5}}. \text{ Donc}$ dans le cas présent, cette hauteur sera =  $\frac{\frac{1}{2}((19u+1)^2+1)^{\frac{1}{2}}}{\frac{1}{2000}((19u-1)^2+1)^3}$ .  $\left(\left(\frac{\frac{1}{2}(19u-1)^2+1}{\frac{1}{2000}((19u-1)^2+1)^2}-h\right)^{\frac{1}{2}}+\frac{\frac{1}{2}(19u-1)^2+1}{\frac{1}{2}(19u-1)^2+1}\right)^{\frac{1}{2}}$ . On a de même (37.) la plus grande hauteur =  $\frac{1000((19u+1)^2+1)^{\frac{1}{2}}}{((19u-1)^2+1)^{\frac{1}{2}}} = \frac{2000.19u}{(19u-1)^2+1}$ ; expression qui se réduit à 1000 - 2000, lorsque u a une valeur un peu con-sidérable; par conséquent plus la vîtesse du vent sera grande, plus la plus grande hauteur à laquelle s'élevera le Gerf-volant sera conlidérable. (56.) La longueur de la ficelle propre à obtenir cette plus grande

hauteur verticale du Cerf-volant a été trouvée (37.) = ...  $P((Rue-Pg)(Rub+Pg)-P^{2}(b+e)^{2})$ : donc elle fera, dans la supposition présente,  $k((Rue-Pg)^2+P^2(b+e)^2)$  $\frac{1}{2}((19u-1)(19u+1)-1)$ ; expression qui se réduit à 1000 (1 +  $\frac{2}{19u}$ ), u ayant  $\frac{1}{1000}((19u-1)^{2}+1)$ une valeur un peu considérable. Si l'on avoit u=2, elle seroit =1052,6. (57.) Une autre longueur de sicelle, quelle qu'elle foit, moindre, ou plus grande que celle-ci, donnera une moindre hauteur verticale au Cerf-volant. 1000 pieds de longueur de sicelle, en supposant u=2, ne donnent que 925, 7 pieds de hauteur au Cerf-volant, tandis que la plus grande hauteur pour cette vitesse est de 947,4: 1500 pieds de longueur de ficelle ne donnent que 549, 6 de hauteur verticale. Enfin si l'on donne à la ficelle une longueur double des 1052, 6, qui donnent la plus grande élévarion; c'est-à-dire, si l'on donne 2105, 2 pieds de sicelle, on tombe dans le cas où le Cerf-volant demeure dans l'horifontale du point V, (38.). (58.) Nous avons trouvé (43.) la distance horisontale  $VL = \frac{1}{2}A(2,3025851) \log \frac{(B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2 \pm \sqrt{(B+h)^2 + \frac{1}{2}A^2}}{B^2 + \frac{1}{2}A^2 \pm \sqrt{(B^2 + \frac{1}{2}A^2)^2 - \frac{1}{2}A^4}}$ ; & dans le cas de la plus grande hauteur verticale du Cerf-volant, où l'on a B=0,

(37.) elle devient =  $\frac{1}{4}A$  (2,3025851)  $\log \frac{h^2 + \frac{1}{4}A^2 + \sqrt{(h^2 + \frac{1}{4}A^2)^2 - \frac{1}{4}A^4}}{\frac{1}{4}A^2}$ Mais nous avons trouvé ci-dessus (56.),  $h = 1000 (1 + \frac{2}{100})$ , & (43.)

 $A = \frac{RuP^{2}(b+\epsilon)^{2}}{k((Ru\epsilon-Pg)^{2}+P^{2}(b+\epsilon)^{2})}, & \text{ lorfque } u \text{ a une valeur un peu con-}$ sidérable, cette valeur de A se réduit à  $\frac{2000.19u}{19^1u^2-2.19u}$ , ou à  $1000 \frac{2}{19u}$   $(1+\frac{2}{19u})=\frac{2h}{19u}$ . Donc, en substituant cette valeur de A dans l'expression de l'horisontale VL pour le cas de la plus grande hauteur, elle deviendra = .

 $\frac{1000}{19^{2}u^{2}}(19u+2)(2,3025851) \log \frac{1+\frac{2}{19^{2}u^{2}}+\left(\left(1+\frac{2}{19^{2}\cdot u^{2}}\right)^{2}-\frac{4}{19^{4}\cdot u^{4}}\right)^{\frac{1}{2}}}{2}$ 

 $\frac{1000}{19^{2}u^{2}}$  (19u+2)(2,3025851)  $\log \frac{19^{2}u^{2}+2+19u\sqrt{19^{2}u^{2}+4}}{2}$ ; ou à peu près =  $\frac{2000}{19^2 \cdot u^2}$  (194+2) (2,3025851) log 194. Faifant maintenant u=2nous aurons  $VL = \frac{1000}{19^2} (20)(2,3025851) \log 38 = 201,5 pieds.$ 

THÉORIE DES COMETES, OU CERF. VOLANTS. (19.) Ceci donne l'angle  $LVG = 78^{\circ}$ , & la distance directe VG = 969; 3; de sorte que la courbure de la sicelle emploie .83, 3 pieds.

Réduire les formules au cas considéré par Euler, dans lequel g=0, ayant aush e=b.

(60.) Dans ce cas, on aura (3.)  $fin(\phi+\theta)=\dots$ 

 $\frac{4^{PRu}}{R^{2}u^{2}+4P^{2}}$ , &  $cof(\phi+\theta)=\frac{R^{2}u^{2}-4P^{2}}{R^{2}u^{2}+4P^{2}}$ .

(61.) Soit u=0, on aura  $fin(\phi+\theta)=0$ , &  $cof(\phi+\theta)=-1$ ; ce qui s'accorde avec ce qu'on a dit, Art. 4, & avec les principes connus de Méchanique.

(62.) La force que le vent exerce sur le Cers-volant, se réduit

 $\hat{a} \frac{2PR_H}{(R^2H^2+4P^2)^{\frac{1}{2}}}, (7.).$ 

(63.) La force, ou tension à l'extrêmité V de la sicelle, se réduit pareillement, en ce cas(21.),  $\frac{1}{2} \left( \left( \frac{PR^* u^3 - 4P^3}{R^2 u^2 + 4P^4} - kh \right)^2 + \frac{16 R^2 u^4 P^4}{(R^2 u^4 + 4P^4)^2} \right)^{\frac{1}{4}}$ 

(64.) Si u=0, cette force, ou tention, fera =-P-kh, poids

du Cerf-volant & de la ficelle.

(65.) La hauteur verticale du Cerf-volant se réduit, dans ce cas  $(32.), \frac{\lambda}{4} \frac{P(R^{2}u^{2} + 4P^{2})^{\frac{1}{4}}}{\frac{\lambda^{2}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})^{\frac{1}{4}}}{\frac{\lambda^{2}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})^{\frac{1}{4}}}{\frac{16}{4}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})}} - \left( \left( \frac{P(R^{2}u^{2} + 4P^{2})}{\frac{16}{4}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})} - h \right)^{\frac{1}{4}} + \frac{16R^{2}u^{2}P^{4}}{\frac{16}{4}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})} \right)^{\frac{1}{4}}$   $= \frac{P}{k} - \left( \left( \frac{P(R^{2}u^{2} - 4P^{2})}{\frac{16}{4}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})} \right)^{\frac{1}{4}} + \frac{16R^{2}u^{2}P^{4}}{\frac{16}{4}(R^{2}u^{2} + 4P^{2})} \right)^{\frac{1}{4}}$ 

(66.) Si u=0, la hauteur verticale deviendra  $=\frac{P}{k}-\frac{P}{k}-h=-h$ ;

longueur de la ficelle.

(67.) La quantité h étant variable, l'expression de la plus grande hauteur se réduit à  $\frac{\Gamma(Ru-2F)^2}{k(R^2u^2+4F^2)}$ : & celle de la longueur h de la

ficelle qui donne cette plus grande hauteur devient =  $\frac{P(R^2 u^2 - 4P^2)}{k(R^2 u^2 + 4P^2)}$ .

(68). Cette longueur de la ficelle qui donne la plus grande hauteur fera donc à cette plus grande hauteur, comme Ru+2P, est à Ru-2P.

( 69.) La longueur de la ficelle nécessaire pour que le Cers-volant demeure dans l'horisontale du point V, se réduit (36.) à h=2 P( R1 u1 - 4P1) # (R\* u\* + 4 P\*)

Tous ces résultats conviennent parsaitement avec ce qu'on observe dans la prarique. Examinons maintenant s'il en est de même dans le système où l'on suppose que les forces du vent sont en raison composée doublée de ses vitesses & de ses sinus d'incidence.

Théorie des Cerf-volants, ou Cometes, en supposant la résistance des Fluides en raison composée doublée de leurs vîtesses & des sinus des angles d'incidence.

(70.) L'expression de la force du vent sur le Cers-volant, sera préfentement  $ru^2$  sin  $\varphi^2$ . Cette quantité substituée dans l'équation de l'An. 1, en place de Ru sin  $\varphi$ , qui exprimoit la même sorce, & saisant e=b, & g=o, on aura  $ru^2$  sin  $\varphi^2=2P$  cos  $\varphi$ .

(71.) On aura donc,  $\sin \phi^2 = \frac{2P}{ru^2} \cos \phi$ : &  $1 - \sin \phi^2 = \cos \phi^2 = 1 - \frac{2P}{ru^2} \cos \phi$ : d'où l'on déduit  $\cos \phi = -\frac{P}{ru^2} \pm \left(1 + \frac{P^2}{r^2u^4}\right)^{\frac{1}{2}} = \cdots$  &  $\sin \phi = \left(-\frac{2P^2}{ru^2} \pm \frac{2P}{ru^2}\right)^{\frac{1}{2}} \cdot \frac{1}{r^2}$ .

(72.) L'équation de l'Art. 2 devient  $ru^2$  fin  $\varphi^2$  fin  $\theta = P$  fin  $(\varphi + \theta) = P$  (fin  $\varphi \cdot cof \theta + fin \theta \cdot cof \varphi$ ); & en substituant, d'après ce qui précede,  $P \cdot cof \varphi$ , à la place de  $ru^2$  fin  $\varphi^2$ , l'on aura  $P \cdot fin \theta \cdot cof \varphi = P$  (fin  $\varphi \cdot cof \theta + fin \theta \cdot cof \varphi$ ), ou fin  $\theta \cdot cof \varphi = fin \varphi \cdot cof \theta$ ; donc  $\varphi = \theta$ 

 $P\left(\int_{0}^{\infty} \left(\frac{1}{r^{2}u^{4}}\right)^{\frac{1}{2}}\right) = \int_{0}^{\infty} \left(\frac{1}{r^{2}u^{4}}\right) = \int_{0}^{\infty} \left(\frac{1}$ 

(74.) pour, rendre ces expressions plus traitables, & en même temps plus intelligibles, supposons  $\frac{r^2u^4}{P^2} = n^2 - i$ , alors nous aurons  $\sin(\varphi + \theta) = \frac{2}{(n+1)}\sqrt{2(n-1)}$ , &  $\cos(\varphi + \theta) = i - \frac{4}{n+1}$ .

(75.) Soit suppose u = 0, son aura n = 1, sin  $(\phi + \theta) = 0$ , &  $cof(\phi + \theta) = -1$ .

(76.) Soit  $\frac{r^2u^4}{p_1} = 8$ , l'on aura n = 3,  $\sin(\varphi + \xi) = 1$ , &  $\cos(\varphi + \xi) = 0$ .

(77.) Soit  $u = \infty$ , I'on aura  $n = \infty$ ,  $\int \ln(x+\xi) = 0$ , &  $\cos(x+\xi) = 1$ .

(78) La force que le vent exerce sur le Cers-volant est ....  $ru^{2} \int u \varphi = 2P \cos \varphi = -\frac{2P^{2}}{ru^{2}} \pm 2P \left(1 + \frac{F^{2}}{ru^{1}}\right)^{\frac{1}{2}} = 2P \left(\frac{n-1}{n+1}\right)^{\frac{1}{2}}.$ 

<sup>\*</sup> On trouve dans l'original  $r^2$   $u^4 = n^2 - 1$ ; mais il nous paroît évident que c'est une méprise de l'Auteur : car en substituant cette quantité, on ne parviendroit pas aux valeurs qu'il indique pour  $fin (\phi + b)$ , &  $cof (\phi + b)$ ; mais on les trouve en saisant  $\frac{r^2 u^4}{P^2} = n^2 - 1$ . Nous avons rétablice passage & les suivante qui en dépendent.

THÉORIE DES COMETES, OU CERF-VOLANTS. (79.) Soit u=0, l'on aura n=1; ce qui donne  $ru^2 fin \phi^2 = 0$ . (80.) Soit  $\frac{f^2u^4}{P^4} = 8$ , l'on aura n = 3, ce qui donne  $ru^2 \int u \cdot \varphi^2 = P \sqrt{2}$ . (81.) Solt  $u = \infty$ , I'on aura  $n = \infty$ ; ce qui donne  $r^2u^2 \int \ln \varphi^2 = 2P$ . (82.) La théorie de la tension, ou force, qui agit sur la sicelle, est la même dans ce système de résistance que dans l'autre; il est seulement nécessaire de substituer dans les formules les valeurs cortelpondantes des sinus & cosinus des angles  $\varphi$ ,  $\theta$ , &  $\varphi + \theta$ .  $\frac{1}{\int_{0}^{2} \left( \left( P \int_{0}^{2} \phi \cdot cof \cdot (\phi + \theta) - kh \int_{0}^{2} h \right)^{2} + P^{2} \int_{0}^{2} h \phi^{2} \cdot \int_{0}^{2} h \left( \phi + \theta \right)^{2} \right)^{\frac{1}{2}} : \text{ en faifant}$  $\phi = \theta$ , elle devient  $(P^2 + k^2h^2 - 2Pkh cof(\phi + \theta))^{\frac{1}{2}} = ((P - kh)^2 + \frac{8Pkh}{n+1})^{\frac{1}{2}}$ ; en mettant pour cos (+ 1) sa valeur. Quant à l'expression de l'Art. P, elle devient = P. (83.) Soit maintenant u = 0, l'on aura n = 1; ce qui donne la tension de la ficelle = P + kh, poids du cerf-volant & de la ficelle. (84.) Soit  $\frac{r^2u^4}{P_2}$  = 8, l'on aura n=3; ce qui donne la tension =  $(P^2 + k^2 h^2)^{\frac{1}{4}}$ . (85.) Soit  $u=\infty$ , l'on aura  $n=\infty$ ; ce qui donne la tension = P-kh=le poids du Cerf-volant, moins celui de la ficelle. (86.) Comme la hauteur verticale du Cerf-volant dépend des mêmes éléments que la tension, elle sera la même que dans l'autre système; c'est-à-dire qu'elle sera égale à la dissérence des tensions aux extrêmités de la ficelle divifée par k : elle fera donc =  $\frac{P}{k} - \frac{1}{k} \left( (P - kh)^2 + \frac{8Pk^2}{n+1} \right)^{\frac{1}{2}}$ (87.) Soit u=0, ou n=1, & la hauteur verticale sera =  $\frac{p}{h} - \frac{p}{h} - h = -h.$ (88.) Soit  $\frac{r^2u^2}{p_2} = 8$ , ou n = 3, la hauteur verticale fera =  $\frac{p}{k} - \frac{1}{k} (P^1 + k^2 h^2)^{\frac{1}{2}}$ . (89.) Soit  $u = \infty$ , ou  $n = \infty$ , la hauteur verticale sera =  $\frac{P}{k} - \frac{P}{k} + h = + h.$ (90.) Pour le cas où le Cerf-volant doit se maintenir dans l'horisontale V, nous aurons (35.)  $\frac{P}{k} = \frac{1}{k} \left( (P + kh)^2 + \frac{8Pkh}{n+1} \right)^{\frac{1}{n}}$ , ou  $2 P - kh = \frac{8P}{n+1}$ ; ce qui donne  $n = \frac{6P + kh}{2P - kh}$ , &  $\frac{P^2u^4}{P^2} = \frac{16P(2P + kh)}{(2P - kh)^2}$ . (91.) Jusqu'ici ce système de résistance ne nous a manisesté aucun

défaut qui autorite à le rejetter; mais ils se manisestent aussi-tôt qu'on examine avec un peu d'attention les expressions de ces hauteurs verticales. Ayant  $\frac{r^2u^4}{P^2}$  = 8, la hauteur verticale du Cerf-volant est =  $\frac{P}{L} - \frac{1}{L} (P^2 + k^2 h^2)^{\frac{1}{2}}$ , quantité constante négative, quelles que soient les valeurs de h, de k, & même de P: de sorte que d'après ce système, le Cerf-volant ne peut pas même s'élever jusqu'à l'horisontale du point V, avec la seule vitesse du vent u = $\left(\frac{8P^2}{r^2}\right)^{\frac{1}{6}}$ . Or, dans ce système (644.),  $ru^2 = \frac{ma^4}{64} u^2$ : donc  $r = \frac{mu^2}{64}$ , ou en faisant la densité de l'air  $= m = \frac{64}{29.29}$ , &  $a^2 = 9$ , on aura  $r = \frac{9}{29^4}$ , &  $r^2 = \frac{81}{29^4}$ . Le Cerf-volant ne pourra donc pas même s'élever jusqu'à l'horisontale du point V, ayant  $u = \frac{29}{3}(8)^{\frac{1}{6}}P^{\frac{1}{6}}$ : c'est-à-dire, lorsque la vîtesse du vent est de 12 ; pieds à peu près \* par seconde; ce qui est évidemment contraire à l'expérience, qui sait voir que cette vîtesse est capable, non-seulement d'élever le Cerf-volant jusqu'à l'horisontale du point V, mais de le mettre presque vertical à ce point, principalement lorsque kh est une petite quantité. En esset, dans l'autre système de résissance, lorsque u a une valeur aussi grande, on peut négliger toutes les quantités dans lesquelles une se trouve pas; ce qui réduit la hauteur verticale à  $\frac{P}{L} - \frac{P}{L} + h = h$ . longueur de la ficelle.

(92.) On a vu ci-dessus que l'équation  $\frac{r^2u^4}{P^2} = \frac{16P(2P+kh)}{(2P-kh)^2}$  doit avoir lieu, pour que le Cers-volant demeure dans l'horisontale du point V. Substituant dans cette expression  $P = \frac{1}{4}$ , k = 2000, h = 1000, on aura  $r^2u^4 = 12$ , ou  $u = \frac{29}{3}(12)^{\frac{1}{4}}$ , ce qui donne la vitesse u de plus de 18 pieds par seconde \*\*; vîtesse excessive qui est capable de mettre le Cers-volant en pieces, bien loin de ne pouvoir l'élever

\*\* Dans l'original, on trouve r's u4 = 48, ce qui donne u de plus de 25 pieds; mais nous avons déjà indique l'origine de cette différence. Au reste, cela n'est, comme on voit, d'aucune

importance pour les conséquences que l'Auteur déduit de ses calculs.

<sup>\*</sup> Par une suite de la saute que nous avons sait remarquer dans la note de l'Article 74, l'Auteur trouve 16 p.  $\frac{1}{4}$ , au lieu de 12 p.  $\frac{4}{2}$  que nous trouvons. Cette vitesse 16 p.  $\frac{1}{4}$  auroit effectivement lieu, en supposant P=1; mais, pour conserver l'analogie dans la comparaison des deux sustèmes, nous saisons  $P=\frac{1}{3}$ , quoique l'Auteur n'en avertisse pass. Au surplus, on trouve cette dernière supposition dans l'article suivant.

APPLICATION AUX EXPÉRIENCES DE J. SMEATON. 393 jusqu'à l'horisontale du point V. Dans l'autre système, cette même vîtesse élevera le Cers-volant jusqu'à le mettre sensiblement vertical au point V.

Ceci sussit, pour convaincre de la fausseté du syssème qui suppose la résistance des Fluides en raison composée doublée des vîtesses &

des sinus des angles d'incidence.

#### APPENDICE II.

L'impression de cet ouvrage étoit presque finie, lorsque je reçus d'Angleterre le reste des transactions Philosophiques de la Société Royale, qui étoient nouvellement imprimées. Dans le Volume 51. Part. 1, page 100, on trouve quelques expériences saites par M. J. Smeaton, fous le titre, An experimental inquiry concerning the natural powers of water and wind to turn mills, and other machines depending on a circular motion. L'Auteur donne la description d'une petite machine de son invention, dont il a fait usage pour déterminer, par des expériences répétées, la force qu'exerce l'eau, qui, en fortant d'un réservoir par une ouverture, choque les aubes d'une roue verticale, disposée comme celle d'un moulin. Sur l'axe de cette roue s'enveloppe une corde, à laquelle est suspendu un poids qui sert pour mesurer l'esset de la machine. L'Auteur en soumettant ces matieres à un nouvel examen, prouve clairement le peu de confiance qu'il avoit dans les déterminations données jusqu'alors sur les forces, ou résistances, de l'eau. Avant de commencer, il examine les différences qui doivent résulter de saire les expériences avec des modeles, ou de les faire avec des machines en grand, à cause du frottement, qui, comme nous l'avons vu, doit être différent, suivant les dissérentes dimensions & pesanteurs des pieces qui composent la machine. Pour éviter cette dissiculté, il donne une méthode très-ingénieuse pour déterminer les frottements, & en corriger les effets dans les expériences, afin qu'on puisse avoir confiance dans leurs réfultats autant qu'il est possible, ou au moins, suffisamment pour connoître la loi suivant laquelle l'eau produit fon action.

Nous ne nous arrêterons pas à l'examen, ou à la détermination des forces absolues; nous nous contenterons de faire voir combien Tome I.

D dd

les résultats de ces expériences s'accordent avec la Théorie que nous avons donnée, & combien elles s'éloignent de celle qu'on a enseignée jusqu'ici. Pour cela il suffit de dire que l'effet d'une machine doit se mesurer par le produit du poids qu'elle éleve, par la vitesse avec laquelle il est élevé: parce que si la vitesse est zéro. l'effet l'est également, & ce seroit la même chose si le poids étois zéro. Par-là on voit clairement que si depuis un poids fort petit, on alloit en augmentant graduellement, l'effet de la machine qui éleve ce poids deviendroit de plus en plus grand jusqu'à un certain terme, au de-là duquel il doit diminuer, parce que le poids devenant excessif, la machine ne pourra le mouvoir, & l'effet deviendra zéro. Ce terme où l'effet cesse d'augmenter, est par conséquent le maximum, & c'est celui qu'on a toujours cherché pour obtenir le plus grand avantage dans l'usage des machines. La maniere de le trouver, est de calculer premiérement la valeur du poids élevé en fonctions de la puissance, ou de la force motrice; demultiplier cette valeur par la vîtesse du même poids, & de chercher ensuite le maximum de cette expression. Cela posé, soit supposé, dans le cas de notre Auteur,

V la vîtesse avec laquelle se meut l'eau choquante; u la vîtesse des aubes de la roue, & celle du poids;

P le poids;

R le rayon de la roue;

r le rayon de l'axe sur lequel se roule la corde;

F la quantité du frottement résultant du poids de toute la machine.

Il suit de ces dénominations que V-u sera la vîtesse avec laquelle l'eau choque les aubes; & suivant la Théorie qu'on a enseignée jusqu'ici, on peut exprimer la force de l'eau par  $A(V-u)^2$ , A étant une quantité constante, & son moment par  $RA(V-u)^2$ . Ce moment doit être égal à celui rP du poids, plus ceux des frottements. Le frottement qui provient du poids peut s'exprimer par nP, n étant un nombre constant quelconque: & celui qui résulte du poids total de la machine par fF, f étant un autre nombre constant quelconque. Nous aurons donc,  $RA(V-u)^2=rP+nP$  V-fF; d'où nous tirerons  $P=\frac{RA(V-u)^2-fF}{r+n}$ ; &  $Pu=\frac{RAu(V-u)^2-fFu}{r+n}$ . Pour trouver maintenant le maximum de cette quantité, nous devons la différencier, & égaler la différencielle à zéro. On aura par conséquent  $RAdu(V^2-4Vu+3u^2)-fFdu=0$ , ce qui donne  $u=\frac{2}{3}V-\frac{fF}{rRA}+\frac{1}{3}V^2$ : c'est l'expression de la vîtesse que doivent prendre

APPLICATION AUX EXPÉRIENCES DE J. SMEATON. 295 les aubes de la roue, & le poids, pour que la machine produise le plus grand effet possible. De sorte qu'on doit proportionner le poids pour obtenir cette vîtesse. Si l'on suppose F=0: c'est-à-dire, se frottement nul, on aura u=V: c'est ce que nous ont enseigné jusqu'ici tous les Auteurs. La vîtesse V de l'eau devroit donc, suivant cette Théorie, être à la vîtesse u des aubes, abstraction faite du frottement, comme 3 est à r : & en ayant égard au frottement. cette raison devroit être encore plus grande; ensorte que, suivant ce système, la vîtesse des aubes doit être encore moindre que le tiers de la vîtesse de l'eau: or c'est ce que les expériences de M. Smeaton contredisent manisestement. Pour s'en convaincre, il ne faut que jetter les yeux sur la page 115, colonne 12. On y verra clairement la fausseté de ce syssème: car on ne trouve pas même une seule expérience parmi les 27 qu'il expose, qui ne donne la vîtesse des aubes plus grande que le tiers de la vîtesse de l'eau: il y en a même quelques unes dans lesquelles la vîtesse des aubes va jusqu'à être la moitié de celle de l'eau.

Pour résoudre maintenant le même cas suivant notre Théorie. nous n'avons qu'à exprimer la force avec laquelle l'eau choque les aubes par A(V-u): ce qui réduira la premiere équation à RA(V-u)=rP+nP+fF, & donnera  $P=\frac{RA(V-u)-fF}{r+n}$ , & Pu= $\frac{RAu(V-u)-fFu}{r+n}$ ; expression dont la différencielle étant égalée à zéro, donne RA(V-2u)-fF=0, & par conséquent  $u=\frac{fV}{2RA}$ : d'où l'on voit que la vîtesse des aubes doit être un peu moindre que la moitié de la vitesse de l'eau qui les choque: c'est aussi ce qu'on a trouvé par l'expérience, & ce qui est exprimé à très-peu près dans la colonne 12 de la page 115 de notre Auteur. Mais ce n'est pas seulement cet accord, qui confirme d'avantage notre Théorie. La quantité A est la constante, qui, multipliée par la vîtesse exprime la résistance, ou la force, du Fluide. Or, cette force (642.) est =  $\frac{1}{2}mca^{\frac{1}{2}}u \sin \theta$ , ou , à cause de  $\sin \theta = \tau$ , =  $\frac{1}{2}mca^{\frac{1}{2}}u$ : on aura donc A=; mca2; expression dans laquelle ca désigne la section verticale de l'eau dans se canal, ou dans l'orifice par lequel elle sort. Ainsi on voir que plus cette ouverture sera grande, plus la quantité  $\frac{f P}{2RA}$ sera petite, & plus la vîtesse u des aubes, & du poids P sera grande. Or rien n'est plus conforme aux expériences de

l'Auteur. Dans la même page 115, on voit qu'il a fait les expériences avec six orifices différents, les uns plus grands que les autres. Les dix premieres faites avec le plus petit orifice, donnent, en prenant un milieu entr'elles, & supposant V = 10, donnent, dis-je, u = 3, 548, &  $\frac{fF}{2RA} = 1$ , 452. Les sept secondes faites avec un plus grand orifice donnent u=3,89, &  $\frac{fF}{2RA}=1$ , 11. Les quatre troifiemes, avec un autre orifice plus grand, donnent  $u=4,3,8,\frac{fE}{2}=0,7$ . Les trois quatriemes, avec un orifice encore plus grand, donnent  $u=4,53, & \frac{fF}{2RA}=0,47$ . Les deux cinquiemes, faites avec un orifice plus grand, donnent u=4,775, &  $\frac{fF}{RA}=0,225$ : & enfin la sixieme, faite avec le plus grand orifice, donne u = 5, 2: quantité qui exède de quelque chose, la plus grande valeur que puisse avoir u qui est == 5, mais cette différence est bien petite, en comparaison de celles que donnent les autres expériences. La même théorie ne sera pas moins accréditée, & recevra encore un nouveau dégré de certitude, lorsque, dans le Tome II, on l'appliquera à tous les phénomenes que présentent les mouvements du Navire.

Fin du Tome premier.

### TABLE ALPHABETIQUE ET RAISONNÉE

Des Matieres contenues dans ce premier Volume.

N. B. Les Renvois indiquent les Articles, & non les Pages, à moins qu'on ne l'exprime.

kerron est égale à la réaction, & lui est opposée, Ar-22. Voyer Force & Refiftance , Moments , bc. ALEMBERT (d') Auteur d'un principe très-fécond dans - Fait voir avec la kience du mouvement, 112 ( Note.) grande évidence que la question des forces vives & mor-est une question de nom, 246 ( Nute.) AMONTONS, fes refultats fur le frottement, 407. V. Prot-

ient. AMPETTUDE des fibres, 208. V. Levier. ANGLE DE ROTATION. V. Rotation.

APPUI (point d'). V. Levier.

ARISTOTE demande pourquoi une hache divise le bois par a coup, & non quand elle est seulement comprimée, mais résout pas la question, 246.

ASPERITES. V. Frottement.

Atomes primitifs des corps sont privés de pores, 236. Aunes d'une roue à l'eau; vîteffe qu'elles prennent suivant are système, confirmée par l'expérience, &c. App. 11, g. 392 & fuiv.

AXE DE ROTATION , 165 & 220. V. Rotation.

ERNOULLI (Daniel) diftingue le centre des maffes de cedes puissances , 99. V. Centre de gravité. - Que sa théode la résistance des fluides est sujette aux mêmes difficultés e celles des autres Auteurs. - Sa distinction des fluides

stiques & non élastiques, 693.

BERNOULLS (Jean) ne détermine le rayon de rotation d'un ême que dans un cas. - A cru que le système tournoit sur centre d'oscillation. - N'a déterminé, ainsi que M. Bou-, l'axe & le ravon de rotation que pour le premier ins t, 229. - Sa definition des forces vives & mortes, 246. Erablit que ces deux forces ne sont pis plus comparables le fini avec l'infini , une ligne avec une furface; & en mêremps que la force vive ne dépend pas absolument du choc. curre des notions de cet Auteur, 246. -Il donne à penqu'il doutoit de la réunion des centres de percussion & ciliation , 350. LEFENGER , fes réfultats fur le frontement , 407. V. Fron

ougoes établit qu'une ligne droite tourne sur son de gravité, stant poullée, ou tirée perpendiculai-me par deux puillances égales, & de direction contraire, quées à ses extremités. Que cette proposition peut être cee d'une maniere plus générale, 228. - Que la regle qu'il e sur la situation de l'axe & durayon de rotation des corps, pas générale, 229. - N'a confidéré la stabilité des corps es qu'en les supposant sans mouvement progressificissequi en résulte, 848. - Sa regle sur la stabilité des corps racs; & restriction qu'on doit y faire, 894. — Qu'il néde considérer l'effet des résistances dans la rotation des

ESTAN , 424 - 491. V. Treuil

flottants; & erreur qui en réfulte, 931.

LIORNES, 531. V. Moufles.

CATARACTE, 623.

CENTRE DE CONVERSION, 129 (Note.). V. Rotation. CENTRE DE FIGURE, OU de GRANDEUR, 123.

CENTRE DE GRAVITE d'un système & de son mouvements 80 jufqu'à 137. - Formule de l'espace parcouru par un point quelconque de la ligne qui joint deux corps qui se meuvent suivant des directions paralleles, en vertu de puissances quelconques, 81.- Idem, si les distances de chacun des corps au point dont on confidere la vitefle, sont en raison inverse de leur masse, 83. - Que les longueurs absolues de ces distances n'affectent pas le mouvement du point dont il s'agit, 84. — Qu'on peut les supposer égales à zéro; & que, par conséquent, le point dont il s'agit se meut comme si les deux corne y étoient réunis, & seroient animés par une seule puissance égale à la somme des deux premieres, 85. — Mêmes formules pour trois corps, & conséquences semblables, 86, 87 & 88. - Idem, pour quatre corps, & pour un nombre quelconque de corps, 89; 90, - Simplification de cette formule, 91. - Formules de la distance du même point à un plan quelconque pour deux corps, 92 - Idem, pour trois corps, 941 - Idem, pour un nombre quelconque de corps, 96.- Idem; en considérant les puissances, au lieu des masses, 93 & 95. - Que cette distance est égale à la somme des produits de chaque masse, ou de chaque puissance, par sa distance perpendiculaire au plan qu'on a choisi, 96. - Réciproquement. si un point est tel que sa distance perpendiculaire à un plan soit égale à la somme des produits de chaque masse, par sa distance au même plan, divisée par la somme des masses, ce point aura les propriétés démontrées aux Art. 81 jufqu'à 94. 97.-Que le point dont il s'agit est ce qu'on appelle se Centre de gravité; 98 .- Que ce nom ne lui convient que lors que les puissances agissantes sont les gravités,99.

CENTRE DE GRAVITÉ dans les corps pelants, ne peut parvenir au repes qu'en descendant le plus bas qu'il est possi-

ble, 181,

CENTRE DES MASSES, 99. Que le centre des masses est le même que celui de gravité, ou des puissances dans les corps graves, 99, 180. Toutes les masses d'un système se mouvant suivant des directions paralleles, le centre de gravité se meut aussi dans une direction parallele à celle des masses, 100. C'est la même chose pour le centre des puissances, si elles font tonstantes, 101. - Différencielle de l'espace parcouru par le centre des masses d'un système, est la même que cello: que parcourroient les masses, si elles étoient réunies à leur centre, & animées d'une seule puissance égale à leur somme 102, 105, 116. Distance perpendiculaire du centre des maffes d'un fystème, ou d'un corps, à un plan, est égale à la somme des produits de chaque masse par sa distance perpendiculaire au même plan, divifée par la somme des masses, 103, 120, 121. - Mêmes propriétés pour le centre des puissances, 104. Différencielle de l'espace parcouru par le centre des masses; 105, 116. - Idem, de la vîtesse de ce centre, & ex-

pression de cette vitesse, 105, 107, 116. - Expression du quarré de la vîtesse du centre des masses, 106, 116. — La vîtesse du centre des masses est égale à la somme des produits de chaque masse par sa vîtesse divisée par la somme des maffes, 107. - Cas où les puissances ne sont pas paralleles, 108.—Qu'il suffit de résoudre le cas des puissances paralleles, 109. — Que le Centre des masses est immo-bile, si les puissances positives sont égales aux négatives, 110. — Que l'espace parcouru par le Cenere des masses peut être zero, suivant une ou deux directions, sans cesser d'exister suivant les autres, III. - Que le Centre des masses d'un système ne reçoit aucun mouvement par l'action des forces avec lesquelles les corps se tirent mutuellement lorsqu'ils sont liés entre eux par des lignes inflexibles, 112 ( Note.) - Que son mouvement est le même que si les corps étoiens libres, 113. - Le Cenere des masses d'un corps quelconque se meut comme si chaque particule étoit séparée & libre, 114. -Qu'on doit entendre la même chose d'un système de corps. quaique sa masse ne soit pas réunie à son centre, 115.- Le Centre des maffes étant immobile dans un système, ou machine, composé de deux corps, les vîtesses des corps sont en raison inverse de leurs masses, 117. - Même loi quand la gravité est le principe moteur : & que ce n'est pas la même chose quand le centre de gravité est en mouvement, 118 .- Le Centre des masses ne peut se mouvoir uniformement, à moins que les puisfances agissantes ne se détruisent mutuellement, 119 (Note.)-Situation du Centre des masses dans les corps uniformément denses qui peuvent être partagés en deux parties égales & femblables par trois plans, 122. - Que le Lensre des masses de tous ces corps est le même que leur Centre de figure, ou de grandeur, 123 - Recherche du Centre des m. ffes d'un corps quelconque uniformément dense, 124. - Formules générales de la dittance du Centre des masses au plan primitif. pour les solides de révolution, 124. Application à la demisphere & au paraboloide, 115 & 126. Que c'est la même chose pour le centre des puissances, 127.

CENTRE DES PUISSANCES, 99.

CENTRE D'OSCILLATION, 190. - Sa distance au centre de gravité, 191. - Est plus éloigné de l'axe que le centre de gravité, 192- Est le même que celui de percussion, lorsque le corps est un plan coincidant avec l'axe, 346. - Que

ces centres sont différents dans tout autre cas, 348.
CENTRE DE PERCUSSION, 232, 344. V. Percussion. Trouver le centre de percussion, 344. — Une puissance placée au centre de percussion, & égale à la somme de toutes les autres, produit le même effet qu'elles, 345.— Ce centre est le même que celui d'ofcillation, lorsque le corps est un plan coincidant avec l'axe; & lorique le corps ne tourne pas , il est consondu avec le centre de grayité, 347,-Que ces centres sont différents dans tout autre cas, 348. — Un obstacle rencontré par un corps dans un autre point que son centre de percussion, ne reçoit qu'une partie de la percussion, le neste est supporté par la cohésion des parties du corps qui font, par rapport à l'axe, au dela du point où se fait le choc, 349. Centres de percussion & d'oscillation tont mal à propos confondus entemble par tous les Auteurs, 350. Centre de pereussion du triangle isocelle tournant latéralement, n'est ns le même que celui d'oscillation: développement, 350 ( Note.)

CANTRE DES RESISTANCES, 850. V. Réfistance. Expresfion de la distance du centre des résistances horisontales qu'éprouve un parallélipipede au centre de gravité, 850. - Idem,

à la hiperficie du fluide, 8500

CENTRE SPONTANE DE ROTATION, 129 (Note)

CERY-VOTANT. Théorie des Cometes ou Cerf-volenpour vérifier la loi des résistances, Appendice I., page 372 suiv. Trouver la valeur des sinus & cosinus des angles, applications à différents cas, App. 1, 1 jusqu'a 6. Trouver force que le vent exerce sur le Cerf-volant, 7 jufqu'à 12 Idem, la force avec laquelle la ficelle est tendue, 13 jusqu' 26. — Idem ... la hauteur verticale que prendra le Cerf-volan 27 jufqu'à 40. - Que cette hauteur est exprimée pu la férence des pensions aux deux extrémités de la ficelle, jour Cas où le L'erf-volant demeure horisontal . 31 - 35 & 36. Cas où il devient vertical, 34. Déterminer le cas de la pla grande hauteur , 37 jusqu'à 40,- Trouver la valeur de l'a risontale dans différents cas , 41 jusqu'a 46 .- Réduire le formules à un cas facile pour la pratique, & application, jufqu'a 59. - Réduire les formules au cas confidére Albers Euler, 60 jufqu'à 69 .- Théorie des Cerfs-volant suivant l'ancien système des résistances , & absurdités qui de coulent de ce système, 70 jusqu'à 92.

CHAINETTE, fon equation, App. 1, 41.

CHAPPE. V. Poulic. CHOC. V. Percussion.

COIN, 414,458, jusqu'à 477. Que cette machine separ les corps quoique les forces qui les unissent foient plus gran des que celles qui agissent sur le Coin, 459 .- Se redu au Plan incliné, 460 & 461. V. Plan incliné. Coin s'em ploie à divisor les corps, & ce qui arrive dans ce cas, 462 465. - Trouver la puissance nécessaire pour mettre le Cai en mouvement, & diviser les corps, 466- Idem, pour Coin isocelle, 470. Rapport donné par tous les Auteur pour les forces qu'exerce le Coin, n'est vrai qu'en supposa le frottement nul; & le point sur lequel se fait la rotation di parties à une distance infinie, 467, 468. - Erreur qui en résult dans les autres cas, 469. - Que cette puissance peut en beaucoup moindre suivant notre théorie que suivant celle d Auteurs qui nous ont précédés, 471.— Cas où le Coin na tourne en arrière, la puissance cessant d'agir, 472, 473.— Que cette circonstance ne dépend pas seulement de l'ang du Coin , 474. COMBTE. V. Cerf-volant.

COMPOSITION DU MOUVEMENT. V. Mouvement. Conservation des forces vives , 274 ( Note. V. Forces vives.

CONSERVATION DU MOUVEMENT. V. Mouvement. CONOIDE parabolique est la figure du levier égaleme résistant, 216, 217. V. Levier.

Condas, théorie de leur rupture, & exemple 31%.

Cours, perséverent dans seur état de mouvement un forme, suivant la direction qu'on leur a imprimée, à moi qu'ils n'en soient détournés, 16.—Un Corps peut être cui sidéré comme un système de corps infiniment perits, 11.

CORPS PERANTS, parcourent, en tombant dans le ve sinage de la surface de la terre, des espaces qui font tre eux comme les quarrés des temps, 44. - Liles parcourent des espaces égaux en temps égaux, 47-Idem, parcourent à peuprès 16 pieds anglais dans la premi seconde de leur chute, (Note) 51, 373.—Font leur chi dans le même temps, en tombant par la cycloide, que soit la hauteur de leur chûte, 367-

Corps, sont impénénétrables, 233.

Conps nuns - Que seur existence répugne à la soi de continuité qui s'observe dans la nature, 236. — Qu'oncependant gueres se refuser à admettre la durete absodes atomes primifs, 236.

CorPs DURS BT TENACES, n'ont pas leur impression la même figure que le corps choquant, 252.

CORPS ELASTIQUES. Qu'il n'y a point de corps, à l'excep. n des atomes primitiss, qui ne soit élastique, 250.

CORPS FRAGILES, 241.

Corps Mous comme l'huile, le suif, interposés entre les ios, diminuent le frottement, & pourquoi, 199.

Cones abtolument mous , n'existent absolument pas, 249.

CORPS TENACES, 240.

Cycloide, sa génération & ses principales propriétés, (Nose.) - Temps de la chûte des corps graves par la gdoide, 365, 366. — Arc de cycloide double de la corde respondante du cercle générateur, 365 (Nose.) — De selque hauteur qu'un corps tombe par la cycloide, le temps esa chute est roujours le même, 367. - Espace que parcourt un corps, en tombant librement pendant le temps qu'un autre corps tombe par la cycloide.

Cycloide. V. Pendules. CYCLOIDE. V. Lames.

Decomposition du mouvement & des forces. V. Moupement . Fluide , Moment.

DENIVELLATION. V. Force , Résissance , Moment , Sta-

DENSITE', uniforme, inégale, 12. — Denfisés sont entre elles comme les gravités, 49.— S'expriment par le poids d'un pied cubique de la matiere dont les corps sont composés,

DESCARTES distingue, avant Huygens, les deux centres;

Molcillation & de percussion, 350 (Note.)

DIRECTION. V. Mouvement.

DURETE'. V. Percussion. Que la dureté ne doit pas être konfondue avec la denlité; qu'elle peut cependant en dépendre, mais qu'elle dépend aussi de la cohésion des parties,239. -Qu'elle peut varier dans le choc des corps, 252.

Ecrov. V. Vis.

ELASTICITE' réside dans toutes les particules de matiere, moins que quelques-unes ne se rompent, & ne se séparent, 342. — Qu'elle agit dans tous les instants du choc, qu'elle faitpartie de la force de percussion, & est même identique avec elle, 242 - Sa distinction en Elasticué parsaite & imparsaite, 145- Qu'elle augmente à mesure que l'impression devient sos grande; & est la plus grande qu'il est possible lorsque impression a acquis toute sa grandeur, 243. — Que c'est lans cet état que réside toute la force d'Elasticisé, 243. ELEMENT d'un arc de cercle exprimé par son sinus, 324

Note.) - Idem, par son sinus verse, 365 (Note.) - Id m,

Espace parcouru. V. Mouvement, Centre de gravité, enere de maffe, Uc. Percuffion, Frottement. - Espace peut bre parcu enuro ligne droite, ou en ligne courbe, 9. - Sa difinclion en Espace absolu & en Espace relatif; & expression ces Espaces, 10.— Parcourus uniformément par un corps, entre eux comme les temps, 23.— Parcourus en temps font comme les vitelles, 24- Sont en raifon comhee des vitesses & des temps, 25. - Formules de l'Espace arcouru depuis le premier instant du mouvement, 35, 41. - Pour le cas où la puissance est constante, 36, 42. - La surse commençant depuis le repos, & la puissance étant instance , les Espaces sont comme les quarrés des temps,

& réciproquement, 37; ou comme les quarrés des vitesses acquifes, 43.- Espaces parcourus depuis le commencement du mouvement, sont en raison composée des temps & des vitesses acquises, 38. - N'est que la moitié de celui que parcourroit un corps qui se mouveroit uniformément pendant le n ème temps avec la vîtesse acquise, 39 .- Cas où l'Espace parcouru d'un mouvement accéléré qui commence du repos. est égal à celui qui est parcouru d'un mouvement retardé qui arrive au repos, 40.-Espace parcouru par les corps graves, 46, 50, 52, 53. — Idem, pendant la premiere seconde de eur chûte. ur le bord de la mer, en Espagne, sous l'Equateur, sous le Pole, & en différents endroits du globe, 372 ( Note.)

EULER (Albert), sa théorie des Cerss-volants, Appen-

dice I , pag. 372 & fuiv.

EULER (Léonard)emploie le premier l'expression Momene d'inertie, 134. - Dit que la force vive n'est autre chose que la force de percussion, 246. - Donne une théorie du frottement ; & que les difficultés auxquelles elle est sujette , n'ont point lieu dans la nôtre. Que les expériences qu'il rapporte sur l'accélération du mouvement des corps qui coulent sur des plans inclinés, s'accordent parfaitement avec notre théorie, 422 ( Note.) - Sa théorie de la résistance des fluides ; imperfections de cette thégrie reconnues par l'Auteur même; & sa comparaison avec la nôtre, 594. -N'a confidéré la stabilité des corps flottants qu'en les suppofant en repos; & différence qui en résulte, 848. - Néglige de considérer les résistances, dans la rotation des corps sur les fluides ; erreur qui en résulte, 931.

FIBRE. V. Levier.

FILET. V. Via,

Fluide, 542 jufqu'à 946. V. Force, Résistance: Moment, Rotation, Inclination, Stabilité. La force que souffre chaque particule d'un Fluide en repos, est toujours la même dans quelque direction que ce soit; & est égale au poids de la colonne verticale du Fluide qui est au - dessus d'elle, 543, 545. — Idem, pour la force qui la comprime en vertu de la gravité, 544 — La masse d'un Fluide étant en repos, sa superficie est horisontale, & réciproquement, 547, 548, 549. — La hauteur de la superficie de différents Fluides qui se communiquent, au-dessus des orifices, est en raison inverse des dénsités des Fluides, 551.

FORCE V. Refistance, Frottement .- Force innée, d'inertie, ou d'inaction. Que le nom d'inertie ne convient pas dans tous les cas, 14. - Force de percussion, 235. V. Percuffion. - Forces vives & mortes , 246. - Que la question des Fotces vives & mortes est une question de nom; que leur confidération est inutile; que la Force de percussion sussit pour expliquer tous les phénomenes que le choc présente, 246. Que la Force vive agit comme la Force de pression , 246.-Force qu'exercent les fluides en repos, 542 jusqu'à 562. -Force que souffre une différencio-différencielle de la surface qui renserme un fluide, est perpendiculaire à cette surface, 552. — Est égale au poids d'une colonne verticale du même fluide, dont la base est cette différencio-différencielle, & dont la hauteur est celle du fluide au-dessus d'elle, 553. -Expression de cette Force, 554. - Sa décomposition en deux autres, l'une verticale, & l'autre horisontale, & leurs expressions, 555. - Rapport de la force horisontale à la verticale, 556.— Autre expression de la Force horisontale, 557. · Sa décomposition en deux autres Forces aussi horisontales, & leur rapport, 158.— Autre expression de la Force vertis

cale, 559. Oue la fomme des Forces horisontales qui agisfent sur un corps submergé dans un fluide en repos, est zero, 560. - Que la somme des Forces verticales est égale au poids du volume de fluide dont le corps occupe la place, 561. -Que pour qu'un corps submergé dans un fluide en repos soit sans mouvement vertical, il faut que son poids soit égal à celui du volume de fluide qu'il déplace, & que de plus la verticale qui passe par le centre du volume déplacé coîncide avec celle qui passe par le centre de gravité du corps, 562. - La vîtesse avec laquelle un fluide, dont la masse est en repos, faillit par un orifice infiniment petit fait dans la surface qui le renferme, est égale à celle qu'il acquerroit en tombant librement de la hauteur verticale du fluide au-dessus de l'orifice, 563 - Qu'une particule du fluide prend la même viteffe suivant une direction quelconque, 564 .- Que les fluides prennent réellement une vitesse moindre que celle qu'indique la théorie, & pourquoi, 565 - Rapport entre la Force qui agit sur une différencio-différencielle, & la vitesse avec laquelle le fluide jailliroit par elle, 506. - Trouver l'effort que supporte cette différencio - différencielle, 567. -Expression de la Force perpendiculaire qu'éprouve une différencio-différencielle de surface qui se meut dans un fluide, dans une direction qui lui soit perpendiculaire, 568, 559. - Pour le cas où la surface se meut dans une autre direction, 570. - Expression de la Résistance que la dissérencio-dissérencielle éprouve dans une direction quelconque, 571, 574, 576, 581, 587.—Idem, lorsque la sueface est en repos, & que c'est le fluide qui se meut , 589 -Idem , lorsque la surface & le fluide sont en mouvement, 592. - Idem, suivant la direction du mouvement, 572, 587.— Idem, lorsque c'est ce fluide qui se meut , 589. - Idem , de la Réfistance horisontale , 177, 587 .- Idem, lorsque c'est le fluide qui se meut, 589.— Rapport de cette derniere Résistance avec celle dans une direction quelconque, 578, 579. — De la Résistance verticale, 580, 582, 587. — Idem, lorsque c'est le fluide qui se meut , 589 .- Résistance horisontale quand le mouvement est aussi horisontal, 586. - Lorsque c'est le fluide qui se meut, 589. — Résistance verticale quand le mouvement est, aussi vertical, 586. — Idem, lorsque c'est le ssuide qui se meut, 589. — Expression générale du sinus de l'angle que forme la direction du mouvement avec la farface, 573. Idem, pour le cas où il s'agit de la Résistance suivant la direction du mouvement, 583 - Idem, dans le cas où le mouvement est horisontal, 584. Où le mouvement est vertical, 585. - Lorsqu'un fluide se meut en vertu de sa gravité, & prend une vîtesse constante, une partie de l'action de ses particules est détruite par une force quelconque, 588. -Que ce n'est pas la même chose de supposer le fluide en mouvement, ou la surface, à moins que le fluide ne se meuve horisontalement, 589, 590.— Que la théorie de la percusfion des corps solides ne peut s'appliquer aux fluides, ou du moins qu'on n'en peut déduire une connoissance parfaite de leur action, 593 .- Doutes qui se présentent sur l'action qu'éprouvent les surfaces mues dans les fluides ; examen de ce qu'ont produit jusqu'ici les plus célebres Géometres, & erreurs dans lesquelles ils sont rombés, 593. — Que la Réféssance augmente a proportion que la surface est plus profondément enfoncée dans le fluide, 593. — Qu'il n'est pas possible que cette Force soit simplement comme une fonction de la vitesse, 193. Qu'on n'a rien déduit de satisfaisant des expériences faites en petit, avec différentes machines, 593 .- Dénivellacion quia lieu dans la superficse d'unstuide par le mouvement d'une furface dans ce fluide, 194.-Force dont les

différencielles des surfaces supportent l'effort dans les déa lations, 595 - Que la partie dénivellée du fluide pres figure d'une parabole du premier genre, 597. - Rédul des Forces dans une direction quelconque à celle des la horisontales, & réciproquement, 599. - Trouver la F horisontale qui agit sur une surface plane dont l'extrêmité périeure fort du fluide, en ayant égard à la dénivelluit 600 .- Cas où l'on peut négliger la dénivellation, 601. Idem, sur la surface choquante, lorsqu'elle sort du fluide di quantité moindre que la hauteur de la dénivellation , 602, Idem , lorsque c'est le fluide qui se meut , 603 .- Lors l'extrêmité supérieure de la surface coincide avec la supersi du fluide, 604, 612 - Idem, lorsqu'elle est à une hour égale ou plus grande que celle de la dénivellation, 60;. Singularité que présentent ces formules, 606 ( Notes Trouver la même Force, & dans les memes cas pour la face choquée, 607, 608, 609. — Réflexions sur un cas pa ticulier de l'application de ces formules, 607. - Trouven Force horisontale, lorsque l'extrémité supérieure est submi gée dans le fluide, 611.—Réduire la Foros horisontale à c les qui agissent dans une direction quelconque, tant pour surface choquante que pour la surface choquée, 613.- Al tre transformation des mêmes Forces, 613, 614.—Idem pour le cas où la surface plane est horisontale, 613.—Trou ver la Force verticale qui agit sur une surface plane qui s meut dans un fluide, 616, 621. - Transformation de ce expressions, 617.- Pour le cas où la surface est horisontale 618. - Idem, pour le cas'où c'est la surface qui se meut, 619 - Où c'est le fluide qui se meut, 620. - Qu'il est bien diffé rent que ce soie la surface qui se meuve, ou le fluide, 622

Force avec laquelle les fluides en mouvement agiffen contre des furfaces quelconques,614 jufque à 637. Trouve la Force horisontale qui agit sur une surface quelconque qu le meut dans un fluide, 624. — Idem, pour la dénivellation 625 .- Redu Aion de l'expression en série, 626. - Ce que de vient cette formule dans le cas où la surface est submergée une grande profondeur, 627, 631 .... Qu'on peut s'en tem à très-peu piès, à cette expression, même pour les quadrille teres contigus à la superficie du fluide, 628, 630, 631. Véritable expréssion de la Force pour ce cas extrême, 621 Trouver la Force horifontale qu'éprouve la surface d'u corps formé par la révolution d'une figne droite, ou courbe autour d'un axe, le corps se mouvant dans la direction de axe, & parallélement à l'horison, 632.— Cas où cette su face se reduit à un plan circulaire, 633.— Idem, pour furface d'un cylindre qui se meut horisontalement & perpe diculairement à son axe, 634. - Force verricale qui agic & une furface quelconque, 635. - Réduction de la tormule 4 série, 636. - Force verticale qui agit sur la surface d'un c lindre qui se meut borisontalement & perpendiculairement

PROTTEMENT, & altérations qu'il produis dans le monvement des corps posés sar des surfaces, 382 jusqu'à 42 V. Plan incliné, Coin, Vis, Treut, Poulie & Moses Obstacle formé par la force perpendiculaire, doit être vaix par la force parallele, 383.— Impressons réciproques, 383.— Que la résistance du Frottement ne differe en rien de la ce de percussion, 383.— Distinction de deux cas dans le Prisement, 383.— Trouver la force réunie de l'obstacle de aspérités; & plus grande valeur de cette force, 384, 385, Idem, pour le cas où l'action provient de deux autres, Il perpendiculaire, & l'autre parallele au plan, 398.— I perpendiculaire, & l'autre parallele au plan, 398.— I

fistance du Frottement demeure constante tant que l'amplitude de l'obstacle & des aspérités ne varie point, 386. Force de percussion que peut produire une puissance qui agit fur un corps parallélement au plan, 387. Cette force étant moindre que celle du Frottement, le corps se meut en avant & en arriere par des oscillations répétées, & parvient enfin au repos. Dans le cas contraire, le corps se meut sans discontinuer, 388. - Idem, lorsque cette force est plus grande que celle du Frottement, 389. — Cas où le Frottement est vaincu, & que le corps est sur le point de se mouvoir, 390, 399. Que la puissance qui presse le corps perpendiculairement, est à celle qui surmonte le Frottement, comme l'amplitude de l'impression est'à celle de l'obstacle & des aspérités, 392. 394, 400. Ce que devient ce rapport pour les corps très-lisses, 396. — Application de cette théorie, 397. — La puissance qui surmonte le Frottement est d'autant moindre que le nombre & la grandeur des aspérités sont plus grands, 393. — Que le nombre des aspérités peut être supposé proportionnel à l'amplitude de l'impression, sur tout dans les corps qui ne sont pas très-élassiques, 394. Frottement devient d'autant moindre que l'impression a plus de longueur, 395.— Corps mous comme l'huile, le suif, &c. interposés entre deux corps diminuent le Frostement; & pourquoi,397. - Frottement diminué lorsque la vîtesse perpendiculaire au plan est zéro, 401. — Cas où le Frottement est surmonté par la seule action de la vitesse parallele primitive, 402. Condition effentielle pour que le Frottement soit vaincu, & que le corps commence à se mouvoir, 403, 406.— Cas où le plan est horisontal, & que la puissance est la gravité, 404. Frottement surmonte avec une vîtesse primitive trèspetite dans les corps durs, 405.— Que les expériences d'Amontons & de Bilfinger peuvent se concilier avec notre théorie du Frottement, & qu'elle est même confirmée par elles, 407. - Conteau se meut plus facilement suivant là direction de son tranchant que perpendiculairement au plan de la lame, & pourquoi,407 (Note).

FROTTEMENT vaincu, & effets qui en réfultent, 408 jufq. Trouver la relation entre l'espace parcouru & la vitesse en ayant égard au Froctement, 408, 413. — Idem, pour le cas où il n'y a qu'une seule puissance, 409. — Lorsque la prosondeur de l'impression dans le corps est mulle à Pégard de celle qui existe dans le plan, 410.

Condition pour que le corps s'arrête, 411, 412. Pour le cas où l'impression dans le corps a acquis sa plus grande profondeur, 414. ( Note.). - Rapport entre l'espace parcouru sur un plan par un corps , & la durée de son mouvement, en ayant égard au Frottement, 415 (Note.),417. Temps dans lequel le corps parconre le plus grand espace posfible for un plan, en ayant égard au Frottement, 416,419. - Relation entre la vitesse d'un corps qui se meut sur un plan, le temps du mouvement, en tenant compte du Frottement,418,420 (Note.) -Le corps descendant le long du plan par la seule action de sa gravité; comparaison de notre théorie avec l'expérience, & son accord parfait avec elle,420, 421. FROTTEMENT dins les machines simples, 423

jufq. 541. V. Plan incliné, Coin, Vis, Treuil, Poulie, 's GRAVESANDE, ses expériences de la chûte des corps sur de l'argille; qu'elles confirment notre théorie de la percuf-

Sion , ( Note.) 291 , 293 , 294.

GRAVITE est une force constante, 45 .- Formules de la reffe des corps graves, & de l'espace qu'ils parcourent 46,

50, 52, 53- Les Gravités font entre elles comme les maises, 48. - Rapport de la force de gravité à celle de percusfion, 313, 314.

GYRATOIRE (Angle) 128.

HACHE, Déterminer l'effet de la Hache. Que cet effet est proportionnel au produit de la masse de la Hache, par le quarré de la vîtesse qu'on sui imprime, 476, 477.

Hypomochtion, V. Levier.
IMPRESSIONS, V. Percussion, Frottement. - Prosondeur de l'Impression, 247. - Amplitude de l'Impression, 247. Corps durs & tenaces n'ont pas leur Impression de

la même figure que le corps choquant, 252.

INCLINAISON. De l'inclinaifon que prennent les corps flotcants, lorfqu'ils sont poussés par une ou par plusieurs puissances,873 jufq. 911. V. Stabilité. - Trouver l'Inclinaifon que prennent les corps flottants, lorsqu'ils sont poussés par une ou par plusieurs puissances, 873. - Trouver le moment avec lequel agit un poids qu'on ajoute à un corps flottant, 874.-Idem, pour plusieurs poids ajoutés, 876. - Idem, dans le cas où l'on retranche un poids, 877. Où l'on fait le retranchement du poids dans la partie opposée à l'axe, 878. — Où le poids retranché se transporte au côté opposé, 879.-L'Inclinaifon étant infiniment petite, le moment est égal au produit du poids, par la distance à laquelle on l'auroit transporté, 880. — Si l'on place le poids au-dessous du plan horisontal qui coıncide avec l'axe, 881 — Que tout poids placé au-dessous du centre de gravité, dans le plan qui passe par l'axe, & par les centres de gravité & de grandeur, réfiste à l'Inclination, 882. — Si l'on retranche du poids, cela augmente l'Inclination, 883. Trouver l'Inclination que prendra un parallélipipede reclangle flottant sur un fluide auquel on ajoute un nouveau poids, 884 (Note.). - Cas où le parallélipipede ne peut prendre qu'une seule disposition, 885 .- Où il peut prendre trois Inclinaifons distinctes, 886. — Des limites des moments politifs & négatifs, 887. – Que les moments sont négatifs avant que le parallélipipede s'établisse dans la situation correspondante à la premiere racine de l'équation, 888. — Qu'il doit s'incliner jusqu'à la fituation qui répond à la premiere racine, & ne peut passer à celle qui répond à la seconde, sans l'action d'une force étrangere, 889. Qu'ayant été tiré de la fituation correspondante à la seconde, il ne peut s'y rétablir, 890. Que sa stabilité conliste en ce qu'aucune force ne puisse le tirer de la situation qui répond à la seconde racine, 891.— Cas où le parallélipipede doit se maintenir droit, à moins que quelque force étrangere ne surmonte les moments qui se manifestent dans l'Inclinaison, 892. De la restriction qu'on doit faire à la regle de M. Bouguer sur ce que la stabilité est en raison inverse de la profondeur qu'auroit le parallélipipede dans le fluide, 894- Trouver l'inclination que prendra le même parallélipipede, lorsque quelqu'un des angles de la base sortira du fluide, 895.—Que dans ce cas les moments qu'éprouve la base ne sont pas les mêmes que dans le précédent, 896. Exemple de ce cas, où l'on fait voir que le parallélipipede peut prendre une Inclinaifon de plus de 88º, malgre qu'il soit peu ensoncé dans le fluide, 898 .- Trouver l'Inclinaison que prendra un corps quelconque auquel on ajoute un nouveau poids, 899 .- Cas où l'Inclinaifon elt infiniment petite, 900 - Pour les corps formés par la révolution d'une ligne quelconque autour de l'axe horisontal de rotation, 901, 902 .- Que les moments sont toujours positifs depuis l'Inclinaison correspondante à la premiere racine, 903. - Trouver

Lee

l'Inclinaison que prendra un corps quelconque poussé par une puissance horisontale, 905 (Note.).— Idem, pour un eylindre, 906.—Solution pour le cas où la vîtesse du cylindre est nulle, ou qu'il ne peut prendre qu'un mouvement de rotation, 907.— Rapport des tangentes des Inclinaisons, dans le cas où le cylindre est libre, & dans le cas où il tourne sur un axe fixe, 908.— Que les moments du cylindre ont lieu pour tous les solides de révolution, 909.— Restriction pour les corps qui ne sont pas sormés par la révolution d'une ligne autour d'un axe, 910.— Autre expression du sinus de l'Inclinaison, 911.

INTERSTICES , V. Pores.

LAMES (vîtesse des ) 816.— Que leur figure est celle d'une cycloïde, 817.— Des lames qui vont en croissant, & de celles qui vont en diminuant, 818.— Cas où norre théorie

convient avec celle de Newton, 819.

LEIBNITZ. Que ce Sçavant appelle force vive la force de percussion; & la force de pression il l'appelle sorce morte, 246. Levier , 196 jujq. 219, & 424, 425 .- Sa diftinction en trois especes, 197. — Angle de rotation dans les Leviers, 198, 199. V. Rotation. — Conséquences relatives à la longueur des perpendiculaires abaissées du point d'appui sur les directions des puissances, 200. — Qu'il convient que la puissance foit perpendiculaire à la longueur du Levier, 201 .- Que le Levier ait le moins de densité possible, 202. - Cas où le Levier est en équilibre , 203. - La même chose pour un nombre quelconque de puissances, 204. - Expression de la puissance qui agit dans le Levier, 205. - Action qu'éprouve le Levier est en raison composée de la somme des moments d'inertie & de la différencielle de la vitesse, 206, 207, 210 .- Un Levier étant fixé par un de ses points, ses fibres supportent toute l'action, 208. Expression de l'intensité de la force des fibres, 208 ( Nate), 210, 212. Que c'elt-la, même chofe lorsque le Levier tourne autour d'un point, 209. - Cas où le Levier résistera à l'action des puissances, & cas où il se rompra, 211. - Relation de l'intensité de la force des sibres dans deux Leviers différents, 243. Relation des puissances dont les Leviers d'une même matiere peuvent supporter l'action, 214. Que les dimentions linéaires d'un Levier homogene également résistant dans toutes ses sections, doivent être entre elles comme les racines cubiques de leur distance à la direction de la puissance, 205 (Note.). Ce Levier doit avoir la forme d'un conoïde parabolique du second genre, 216 ( Note.). - Idem, lorsque plusieurs puissances distribuées sur le Levieragissent pour en opérer la rupture; mais le conoïde; quoique du second genre, est d'une espece différente, 217 ( Note.). - L'axe de rotation étant plus éloigné de celui qui divise la base en deux parties égales, le Levier sera 'capable d'une plus grande réfiftance, 218 .- Que c'est à l'expérience à faire connoître si les sibres résistent autant à leur compression qu'à leur dilatation, 219.

LIEU DES CORPS , I .- Absolu , relatif , 2,

LOI DE CONTINUITE, 234.

MACHINES , 423 .- Leur distinction en machines simples,

& composées, 424.

MARIOTTE, ses expériences sur la résistance des sluides, bien éloignées des nôtres; erreur des expériences de cet Auteur, 644.

Masse, II. - Supposée infiniment petite, ou réunie en

un point, 82.

Mencune, plus dense que l'argent, & n'est pas dur, 239.

MATACENTRE, 894.

Moments des puissances, 132.— Idem, des masses, et des gravités, 133.— Moments d'inertie, 134, 168. (Note.).

— Formule de la somme des Moments d'inertie à l'égard d'un axe quelconque, 179.— A l'égard d'un axe qui passe par le centre de gravité, 177.— Recherche des Moments d'inertie, 350 (Note.).

Moments, V. Rotation, Inclination, Stabilité.
Moments que les corps flottants éprouvent dans leur mouvement progresses horisontal, 820 jusq, 872. — Trouver les Moments qu'éprouve un corps qui se meut horisontalement dans un fluide, 820, 822. — Qu'ils peuvent être considérés par rapport à trois axes, 821. — Moments qui résultent de la dénivellation sont positifs, 823. — Distinction des Moments relatifs à un axe horisontal en Moments horisontaux & verticaux, 834. — Idem, pour ceux à l'égard d'un axe vertical, 825. — Cas où le plan vertical qui coincide avec l'une des directions, coupe le corps en deux parties égales & semblables, 826. — Trouver les Moments à l'égard d'un axe vertical, le corps flottant se mouvant horisontalement dans une direction perpendiculaire au plan vertical qui partage le corps en deux parties égales & semblables, 872.

- Idem , pour les deux dénivellations , 828.

Moments qui agissent sur les corps qui tournent libremen dans des fluides autour d'un axe quelconque qui passe par leur centre de gravité, 912 jusqu'à 928. — Trouver ces Moments pour un corps quelconque, 912, 915. - Ceux produits par les deux dénivellations, 913, 916. - Pour le cas où les moitiés du corps sont égales & semblables, 914, 917. - Cas où l'on exprimeroit les surfaces du corps par une équation, 918.—Où les deux moitiés du corps sont égales. & semblables, 919.— A quelle quantité les Moments sont proportionnels, 920, — Cas où les Moments sont égaux à zero, 921. — Décomposer les Moments en horisontaux & verticaux, lorsque les moitiés du corps. sont égales & semblables, 922 .- Réduire les Moments qui agissent sur un corps dont les moities sont égales & semblables, & qui tournent fur un axe vertical, à deux Moments horisontaux perpendiculaires entre eux., 923, - Trouver les Moments qui agissent sur un cylindre qui flotte horisontalement, & qui. tourne fur un axe parallele à ses côtés, & passant par le centre de gravité, 926, — Qu'on peut négliger le Momene de la dé-nivellation, 927. — Que tous les Moments s'évanouissent, lorsque le centre de gravité coincide avec l'axe, 928.

Moufles, 531. Trouver la relation entre la puissance agissante & la puissance résistante dans les Mousses, 533,534,535 (Note.), 539. \$ 540.—Qu'il est avantageux dans les Mousses que le frottement soit le plus petit qu'il est possible, ainsi que le rayon de l'axe; & qu'au contraire, le rayon du rouet soit le plus grand qu'il est possible, eu égard aux circonstances, 535.— Développement, 536 (Note.).—Qu'il est avantageux d'arranger les Mousses de maniere que la puissance à vaincre soit appliquée à la Mousse qui a le plus de pousses, 538.—Comparaison de la théorie ordinaire avec la nôtre, & dissèrence entre les résultats, 540.—Qu'on pourroit sacilement introduire dans le calcul le poids des cordes & des Mousses, 541.

MOUVEMENT (definitions, axiomes & principes der), if jusq. 55.— Mouvement, 3.— Absolu, relatif, 4.— Mouvement absolu peut être un repos relatif, 4, 7.— Sa direction, 5.— Mouvement uniforme, accéléré, retardé, 8. V. Espace, Temps, Vitesse.— Que la quantité du Mouvement est

se produit de la masse par la vîtesse, v.— Que la disserencielle du Mouvement est toujours proportionnelle au produit de la puissance dont elle est l'esset par le temps qu'a duré sonaction, 18.— Qu'on peut égaler ces deux quantités, 20.— Doutes que quelques Auteurs élevent contre cette proportionnalité, 21.— Fondement de ces doutes, 21.— Examen de ce sujet, 268.— Que la discussion de cet objet est inutile dans la méchanique, 21.— Mouvement accéléré ou retardé, peut être re-

gardé comme u niforme pendant un instant, 29. MOUVEMENT compose, 55 jusq. 79. - Mouvement d'un corps dans une direction, n'est pas altéré par l'action des puisfances qui agiroient sur sui dans d'autres directions, 56. - Deux puissances qui agissent en même temps sur un corps, chacune suivant une direction particuliere, lui font prendre une direction moyenne. Equation de la ligne qui exprime cette direction, 57.- Le corps parcourt uniformément une ligne droite, files Mouvements composants sont uniformes & rectilignes. Que le corps parcourt une parabole, si l'un des mouvements composants est produit par une force accélératrice constante; équation de cette parabole, & développement du calcul, 59 ( Note.). - Conséquence, 60. - Que la direction du mouvemens composé est toujours dans le même plan que celle des Mouvements composants, 61.— Le corps étant animé en même temps par trois puissances, prend une direction moyenne; équation de la ligne qui marque cette direction, & maniere de trouver la direction composée, 62. - Les trois puissances étant dans un même plan, la direction résultante y estaussi, 63. - Idem, pour un plus grand nombre de puissances, 64. — Différencielle de l'espace parcouru en vertu de l'action fimultanée de deux puissances qui agissent dans des directions quelconques, 65. Cas où les deux directions concourent ensemble, 67. — Où les puissances sont égales, 68, 69. — Où le corps demeure sans Mouvement, 70. - Idem, lorsque le nombre des puissances est plus considérable, 71. Décomposition du Mouvement, 72. — Cas où l'on suppose que l'action procede de deux autres, suivant des directions quelconques; & rapport de ces trois puissances, 73, 75. Leur valeur, 74.— Que la décomposition du Mouvement est ar-bitraire, 76.— Cas où l'on suppose que l'action procede de trois puissances; & rapport des quatre puissances, 77.—Que la direction des trois composantes est arbitraire; & mamere de trouver leur valeur, 78. - Qn'on peut décomposer une puissance en quatre, cinq, &c. autres puissances, 79. Que la fomme des Mouvements des corps est toujours la même après le choc que pendant sa durée & auparavant, 262. Que cette proposition n'est pas généralement vraie, comme L'one établi tous les Auteurs, 263. — Examen de la question de la conservation du Mouvement, 264.

Mouvement des corps posés sur des sursuces, 351 jusq.
382.— Espace que parcourent deux spheres poussées par une puissance, 352. Cas où l'une des spheres est d'une grandeur & d'une masse insinie, 353, 354.—Idem, pour une sphere posée sur un plan, 354, 355.—Puissance qui anime une sphere posée sur une surface courbe parallélement à la tangente dans tous les points de cette surface, 356.—Vîtesse acquise par une sphere dans un point quelconque d'une surface, 357.— La puissance étant constante, 358, 359.—Vitesse que les corps graves acquierent en tombant le long des surfaces, ne dépend point de l'inclinaison de ces surfaces à l'égard de l'horison, mais seulement de la hauteur d'où les corps tombent, 358, 360.—Vîtesse acquise par une sphere qui tombe le long d'un plan, excede sa vitesse initiale, & la distèrence est en raison composée du temps & du sinns de l'angle que-forme le plan avec l'horison,

361.— Espaces paacourus par un corps grave qui tombe depuis le repos le long d'un plan incliné, sont en raison composée du quarré des temps & du sinus de l'angle que forme le plan avec l'horison, 362.— Expression du temps de la chûte des corps sur des plans, ou sur des surfaces courbes, 363.— Les chûtes se faisant librement, 364.— Temps de la chûte des corps graves par la cycloïde, 365. V. Cycloïde. — Trouver les puissances perpendiculaire & parallele à la tangente qui agissent sur un corps quelconque posé sur une surface, 374.— Puissance parallele à la tangente la même pour tous les corps, 375,

MOUVEMENT progressif des corps floteants; 792 jusqu'à 819. — Trouver la relation entre le temps & la vîtelle qu'acquiert un corps: flottant poussé par une puissance horisontales placée au centre des résistances, & ce centre coincidant avec celui de gravité, 792 ( Note.). -Cas où la vîtesse va en diminuant, 793.— Que l'équation doit avoir deux racines imaginaires, 792 (Note.). & 806. - Cas où la puissance est zero., 794. — Où le corps a acquis la plus grande ou la moindre vîtesse, 795.- Qu'il lui faut un temps infini pour l'acquérir, 796, 799. — Que cependant il l'acquiert presque toute dans un temps très-court,808. - Cas où les moitiés du corps sont égales & semblables, & qu'on peut négliger la dénivellation, 797: Plus grande ou moindre vîtesse dans ce cas, 798, 802, & Note, sur une méprife de l'Auteur. - Que cette vîtesse est plus grande qu'en ayant égard à la dénivellation, 803. Ces deux vî» tesses sont égales, ou celle qui a lieu, en ayant égard à la dénivellation, excede celle dans le cas où on la néglige, lorsque la partie choquante du corps est aigué à l'égard de la choquée, 804: — Différence entre ces deux vîtesses, 8051 -Vitesse à un instant quelconque du mouvement du corps dans le cas de la vîtesse croissante, 800.— Idem, dans le cas de la vîtesse décroissante, 801. Qu'il faudroit, pour que cette théorie fut vraie, que le centre de gravité suivit les variations du centre des résistances, ce qui est impossible; mais que la différence est négligeable, lorsque les résistances ne sont pas excessives, & que l'inclination n'est pas considérable, 807. - Trouver la relation entre la vitesse & l'espace que parcourt un corps flottant poussé par une puissance horisontale placée au centre des résistances, ce centre coincidant avec celui de gravité, 809- Qu'il ne peut acquérir sa plus grande ou sa moindre vitesse qu'après avoir parcouru un espace infini, 811. — Cas où le corps a ses mottiés égales & semblables, & qu'on peut négliger la dénivellation, 812. Où la marche du corps commence du repos, 813. - Expression de l'espace parcouru lorsque le corps acquiert une vitesse moindre que la plus grande d'un centieme, 814. - Espace parcoura est en raison directe de la puissance, & en raison inverse doublée de la constante qui multiplie les résissances, 815.

Newton avertit que le nom de force d'inertie ne convient pas dans tous les cas, 14.— Examine les conséquences qui suivent de ce que les résistances des fluides sont comme les simples vîtesses, ou comme le quarté des vîtesses; ses expériences en faisant osciller des pendules dans des fluides; que ces expériences prouvent plutôt que les résistances suivent la raison des simples vîtesses que celle de seurs quarrés, &cc. 593.—Erreur dans laquelle il est tombé en cherchant le poids que supporte une surface plane horisontale, lorsque le fluide tombe verticalement sur elle, 623.— Cas où sa théorie de la vîtesse des lames convient avec la nôtre, 819.

ORSTACLE. V. Frottement.

On est plus dense que l'acier, & est moins dur, 239. — Battu avec le marteau devient plus dur, & en même temps plus dense, 239.

OSCILLATION, 183. V. Centre, Pendule.

PALAN, 531. V. Moufle.

Pas de la vis, 480. V. Vis. PENDULE, 182 jufqu'à 195. Pendule simple, 182 composé, 186. - Angle de rotation, du Pendule simple, 184. V. Rotation .- Pour le cas où la gravité seule agit, 185. - Idem, pour le Pendule composé, 187 .- Longueur du Pendule simple isochrone au Pendule composé, 188, 189, 193. Pour le cas où les corps sont dans une même ligne droite, 194. Que la formule donnée pour générale par tous les Auteurs, ne peut avoir lieu que dans ce cas, 195. Pendule dont les oscillations sont fort petites, peut être conçu décrire des arcs de cycloïde, 369. - Durée de ses oscillations, 369. V. Cycloide. - Espace qu'un corps parcourt en tombant librement pendant la durée d'une oscillation du Pendule qui décrit des arcs coincidants avec ceux d'une cycloide, 370, 371. Que les longueurs des Pendules sont entre elles comme le quarré des durées des oscillations, 372 .- Pendules qui oscillent dans les fluides, 593 .- Trouver la longueur d'un Pendule simple isochrone avec les oscillations d'un corps flottant, 934. Corps flottant oscille

comme un Pendule, 936. - Idem, en ayant égard aux ré-

sillances, 940. Temps de la durée d'une oscillation des

corps flottants, 937, 938.— Longueur du Pendule simple isochrone avec un cylindre flottant, en ayant égard aux ré-

sistances, 940 (Note.). Temps de la durée d'une oscillation, 942.

Percussion, 239 jufqu'à 350. V. Frottement. - Que la nature opere par des mouvements successifs, 234. - Force de Percussion produit un effet beaucoup plus grand que celle pression, 246. — Est en saison composée de la dureté des corps, & de l'amplitude des impressions, 247 ( Nate.). -Que cela a lieu, quoique les bales des imprellions ne soient pas paralleles à leurs amplitudes, pourvu que la dureté ne soit pas changée par cette circonstance, 248, 251. V. Impression. Qu'il est difficile de déterminer la mesure exacte de la force de l'ercussion, 252. Relation entre cette force, la dureté des corps, & l'amplitude des impressions, 253.— Ce qui arrive lorsque les particules viennent à se rompre, 254.-Que le corps choquant retourne toujours en arrière, après avoir cesse de se mouvoir dans la direction suivant laquelle le choc s'est exécuté, 254- Relation entre les impressions & l'espace parcouru dans le temps du choc, 256.- Espace parcouru par le corps choquant pendant le choc, est égal à celui parcouru par le corps choqué, s'ils sont parsaitement élastiques, 257. - Différencielle du temps de la durée du choc, 258 .- Les corps marchent avec une même vitesse à l'instant où s'acheve la plus grande impression, 259. Relation entre les vîtesses des corps choquant & choqué, 260. Conséquences, 261.— Vitesse des corps à l'instant de la plus grande impression, 265, 266. Les corps d'une très-petite élassicité se meuvent, après le choc, avec la vitetle qu'ils ont lors de la plus grande impression, 267. — Rapport entre les différencielles des vitesses & celles des impressions, 269. Vitesses relatives sont les mêmes avant & après le choc, 270. - Vîtesse du corps choquant, 271, 273.— Idem, du choqué, 272, 273. — Somme des produits de chaque masse par le quarré de sa vitesse, est la même avant & après le choc, & pendant la durée du choc, 274 ( Note.). - Que le produit de la dureté par l'amplitude de l'impression, & par la dissérencielle de l'espace

parcouru par les particules des corps, est le même pour le corps choquant & pour le corps choqué, 275. Rapports entre les vitesses & les impressions, 276. - Vitesse du corns choquant dans un instant quelconque du choc, 277.- Le corps choqué étant en repos, & d'une masse infinie, 278.-Vitelies pontives & négatives du corps choquant sont les mé. mes à égale distance du point où se termine la plus grandeimpression, les corps étant parfaitement élastiques, 279.- La vîtesse positive est plus grande que la négative, les corps n'étant pas parfaitement élastiques, 280, 281 ( Note.). Idem, qu'il se fait un second choc, 282. - Que l'origine des profondeurs de l'impression est placée plus profondément dans le second choc, 283. - La même chose dans les troisseme, quatrieme, &c. chocs, 284.- Viteffe du corps choqué, 285. - Valeur de l'impression, la dureté étant constante 286. - Idem, de la plus grande, 287 - Idem, le corps choqué étant en repos, & d'une masse infinie, 288. — Idem , pour les corps qui tombent librement par la seule action de la gravité, 289. — Idem, lorsque les prosondeurs de l'impression sont très-petites à l'égard de la hauteur d'où le corps tombe, 290. - Les impressions sont en raison directe composée des masses & des quarrés des vîtesses, & en raison inverse des duretés, lorsque les deux corps sont égaux, & ne sont animés par aucune puissance, 292. — Sont sensiblement de la figure du corps choquant dans les corps mous comme l'argile, 294. - Modification lorsque l'amplitude de l'impression est très-grande à l'égard de sa profondeur, 294. - Profondeur de l'impression dans le choc, 295. - Idem , la force de Percussion étant constante, 299. — Idem, de la plus grande, 296, 301. - Le corps choqué étant en repos, & d'une masse infinie, 297, 300 .- Impression faite par la simple pression est en raison directe de la puissance, 298 .- Cas où l'impression n'a pas de limites, 302. Le corps choqué étant en repos, & d'une masse infinie, 303. - Valeur de la dureté, 304. Idem, le corps choqué étant en repos, & d'une masse infinie, 305. Théorie de la Percussion appliquée aux expériences de 'a Gravesande, pour trouver la dureté du corps choquant, 306 (Note.). Dureté du corps choqué, 307. Plus grande force de Percuffion agit au moment où s'acheve l'impression, 308. - Expression de la force de Percussion, 309, 312. - Idem, pour la chûte des corps graves, 309. -Pour le cas où le corps choqué est d'une masse infinie, & est en repos, & que la dureté du corps choquant est infinie à l'égard de celle du corps choqué, 312. - Rapport de cette force avec celle de gravité, 313 - Exemple, 314 ( Noce.). - Pour le cas où les duretés sont égales, 315, 316. - Force de Percussion dans le marteau, & exemple frappant de l'accord de cette théorie avec l'expérience, 317. - Qu'on ne doit point être étonné de l'effet prodigieux de la force de Percussion, 317. — Application de cette théorie à la recherche de l'effort des cordes dans les secousses qu'on leur fait éprouver, 318. - Expression de la différencielle du temps de la durée du choc dans différents cas, 313, 320, 321, 322, 340. -Temps de la durée du choc, & développement de l'intégrale, (Note.) 324, 334, 340.— Pour les corps parfaitement élas-tiques, 326.— Pour ceux qui n'ont que peu ou point d'élasticité, 328. - Pour le cas où les corps ne sont animés par aucune puissance, 329. Quand l'impression est sormée par la seule pression, les corps étant parfaitement élastiques, 331. - Quand la force de Percussion est constante, 341. - Temps dans lequel l'impression va en augmentant, ou en diminuant, à compter du commencement du choc; & égalité de ces deux expressions, à l'instant où s'acheve la plus grande impression,

724,- Temps dans lequel se forme la plus grande impression, 325. — Est la moitié de toute la durée du choc dans les corps parfaitement élastiques, 327.— l'our les corps qui n'ont aucune élasticité, lorsqu'ils ne sont animés par aucune puissance. 329, 335.— Quand l'impression est formée par la seule pression, les corps étant parsaitement élattiques, 331. — Lorsque le corps choqué est d'une masse infinie, & est en repos, 338, 339. - Application, lorsque la force de percussion est constante, 342.— Idem, le corps choqué étaut en repos, & d'une masse infinie, 343.— Temps de la durée du choc ne dépend pas des vitesses primitives avec lesquelles se fait le choc, lorsque les corps ne sont animés par aucune puissance, 325, 330.— Lorsque les corps ne sont animés que par des puissances, ce temps est double de ce qu'il est lorsqu'aucune puissance ne les anime, 332. - Est toujours le même, quelles que soient les puissances, lorsque les corps ne sont animés que par elles, 333.— Temps de la durée du choc est très-court; est presque infiniment petit dans les corps très-durs, 336. Exemples. - Application au cas où les corps agissent par la seule pression, 337. Trouver le Centre de percussion, 344. V. Centre de percussion.

PLAN DIRECTEUR, 167, 172.

PLAN PRIMITIF, 124.

PLAN DE ROTATION , 140 , 164 , 172.

PLAN INCLINE, 424, 426 jusqu'à 457. — La puissance nécessaire pour faire monter un corps le long d'un plan incliné, doit être plus grande que celle que lui imprime la gravité pour le faire descendre, plus la résistance de frottement, 427.- Expression de cette puissance, 428, 433. - Cas où elle est moindre que celle qu'il faut employer pour élever le corps verticalement, 429.— Cas où le Plan incliné facilité le mouvement,429, 430,431. — Ce qui arrive lorsque le plan est horisontal, 430. Que la puissance ne peut jamais être zéro, 431. — Que le plan étant vertical, la puissance pour faire monter le corps le long du Plan est égale à celle qu'il Leut employer pour l'élever verticalement, 432. — Ce qui arrive lorsque le Plan est très-dur,434. — Cas où la puissance qui fait monter le corps doit être la plus grande possible. Expression de cette puissance, & qu'elle peut être plus grande que celle qu'il faut pour élever le corps verticalement, 435, 436. — Valeur du finus de l'inclination qui répond à ce cas exerême, 435 ( Note.).— Que le minimum de la puissance ne peut avoir lieu, à moins que le finus de l'inclinaison ne soit négatif, 437. — Relation de la puissance qui fait monter Le corps fur le plan, avec la vîtesse qu'il doit prendre, 438, 439, 440. Trouver l'espace parcouru en montant par sa re-lazion avec la vîtesse, 442, 443.— Idem, par sa relation av ec le temps employé à le parcourir, 444, 445.

Pones sont la cause que les parties des corps cedent plus moins dans le choc; ce qui produit les ensoncements,

cavités, ou impressions, 237, 238.

Poulie, 515 jusqu'à 530.— Se réduit au treuil dont les eviers sont égaux, 516. V. Treuil. — Rapport entre les missances, 517.— Que la sorce pour vaincre le frottement proportionnelle à celle qu'il s'agit de surmonter, 518. — al cur de la plus grande & de la plus petite puissance, 519.— al cur de la plus grande & de la plus petite puissance, 519.— al cur de la plus grande puissance il faut que le rayon de l'axe pour la plus grande puissance il faut que le rayon de l'axe le plus petit qu'il est possible, 521. — Déterminer si la Poulie le mouvement doit se faire sur le rouet, ou l'axe fixe, 523.— Qu'il est possible que le mouvement sur l'axe fixe se fait indisséremment sur l'axe, ou sur le rouet,

\$25.—Que la Poulie six e n'augmente point l'esset de la puisfance, 526.—Déterminer la relation entre les puissances & la force qui agit sur le point où la Poulie est sixée, 527.— Poulie mobile, 528.— Relation entre les puissances dans la Poulie mobile, 529.—Plus grande & plus petito valeur de ces puissances, 530.

PRESSION, 231.

Puissance, constante, variable, positive, ou négatives-13, V. Force.

RAYON de rotation , 220. V. Rotation.

REACTION est opposée à l'action, & lui est égale, 22

Rapos, 4.

RESISTANCE, V. Porce, Moments .- Refistances horifontales qu'éprouvent les corps mus dans les fluides, & au contraire, 638 jusq. 674. - Trouver les Résistances horisontales qu'éprouve un corps mu dans un fluide, 638 .- Idem, pour un parallélipipede rectangle, &c. 639. - Cas où le fluide ne peut passer par-destus le parallélipipede par l'esset de la dénivellation, 640, 646. Où sa face supérieure est de niveau avec la superficie du fluide, 641, 647, 649, 651. — Où l'on néglige la dénivellation, 642. — Circonstances où l'on peue faire cette négligence, 643. Doutes sur la théorie des résistances, & que les principes de Mariotte sur ce sujet sont défectueux, 644. -- Résistance absolue n'est que les deux tiers de celle que fournit la théorie, 644.—Trouver la Résissance horisontale du même parallélipipede dans d'autres cas, 645. - Idem, quand le parallélipipede est entiérement submergé, 648, 650, 652, 655 .- Réduction de la formule en férie, 653. - Pour le cas où le parallélipipede est submergé à une très-grande profondeur, 654 - Que la Résistance du parallélipipede ne dépend point de la longueur, 657. - Qu'elles sont les mêmes pour un quadrilatere, 658. - Trouver la même Résissance horisontale, le parallélipipede ayant ses côtés inclinés à l'horison, 659. — Réduction d'une partie de la formule en série, 660. — Cas où l'on néglige la dénivellation, 660. Où l'angle d'inclinaison & la vîtesse sont infiniment petits, 662 .- Résistance horisontale qu'éprouve un cylindre qui se meut horisontalement dans une direction perpendiculaire à fon axe, 663. — Autre méthode appliquée: à la Résissance du cylindre, de la sphere, &c. 664. (Note.). - Résistance horisontale qu'éprouve un corps quelconque, 665. - Son expression pour deux petits quadrilateres correspondants, 666.- Réduction d'une partie de la formule en série. — Que la premiere partie de la formule suit la raison! des simples vitesses, & la seconde celle de leurs quariés; & cas où cette seconde partie est positive ou négative, 667, 669. Note sur le cas qui convient à la Marine, 667.-Cas où le corps est submergé à une grande prosondeur, 668. - Où la partie postérieure est égale & semblable à la partie: antérieure, 669.— Où le corps est submergé à une grandeprofondeur, 670. - Expression de l'effet de la dénivellation, 671. - Ce que devient cette expression lorsque les dénivellations: ne sont pas excessives, 672. — Que les Résistances horisontales qui proviennent de la dénivellation, suivent la raison! des quatriemes puissances des vîtesses, 673. - Resistance horifontale qui agit sur un corps quelconque, est comme trois quantités, une comme les simples vîtesses, l'autre comme leurs quarrés, & la troisieme comme leurs quatriemes puissances, 674:

Résistances verticales qu'éprouvent les corps muss dans les stuides, & au contraire, &c., 675 jusqu'à 693.

— Trouver la résistance verticale qu'éprouve un parallé—lipipede qui se meut horisontalement, étant entièrement submerg é, &c. 675. — Cas où c'est le paralléspipede

BIF.

qui se meut, & non le fluide, 676 .- Où le parallélipipede se réduit à un plan; 677. — Où il est submergé à une grande profondeur, 678.— Où le mouvement est vertical, 679. — Où le mouvement est horisontal, 680. — Que ce dernier cas est le même que celui où le parallélipipede est en repos, 681. Cas où le mouvement se fait vers le haut, 682, 684. — Où c'est le fluide qui se meut, 683. — Où le parallélipipede se réduit à un plan, 685 .- Résissance qu'éprouve le même parallélipipede, sa surface supérieure étant hors du fluide,686. Cas où c'est le parallélipipede qui se meut, 687. — Où le mouvement est vertical, 688. - Distinction des cas où le mouvement se fait vers le haut ou vers le bas, dans une circonstance particuliere, 689.— Cas où le corps est sans mouvement, 690. - Où le mouvement est horisontal, 691. -Où c'est le fluide qui se meut, 692 .- Où il se meut verticale-

ment, 693.

Quantité dont les dénivellations produites par quelques surfaces, alterent les forces & les Résistances qu'éprouvent d'autres surfaces, 694 jusqu'à 735. - La dénivellation qui provient de l'action d'une surface, s'étend tout autour d'elle, en formant une parabole égale & semblable, 694, 695, 696. - Que les dénivellations produisent des Forces positives, ou. négatives, qui agissent sur les surfaces qu'elles environnent, & alterent également les vîtesses avec lesquelles le fluide jailliroit par un orifice ouvert dans ces surfaces, 697. - Cas où la surface est plane, 698. - Trouver la vitesse avec laquelle le fluide jailliroit par un orifice ouvert dans une surface, en ayant égard à l'effet de la dénivellation produite par une autre furface, 699. - Trouver la Force horisontale qui agit sur une surface plane choquante, entiérement submergée, en ayant égard à la dénivellation que produit une autre surface choquante, (Note.) 700 jusqu'à 704. - Idem, pour une surface choquée, 705, 706, 707.— Idem, pour une surface choquée entiérement submergée, en ayant égard à la dénivellation que produit une autre surface plane choquante, 708 jusq. 712.- Lorsque la surface choquée s'étend hors du fluide, 713 jusq. 718. Lorsque les surfaces choquante & choquée se réduisent à une seule, 719.—Trouver les Forces horisontales qui agissent sur une surface choquante, ou choquée, lorsqu'elles sont séparées par quelque distance, 721 jusq. 726. - Trouver la Résistance horisontale qu'éprouve un parallélipipede rectangle, en ayant égard à la force que la dénivellation, produite par la surface choquante, communique à la furface choquée, 726. - Cas particulier, 727. - Si le parallélipipede se réduit à un plan, 728. - Resistance du parallélipipede est plus grande que celle du plan, 729, 730. — Est double de celle du plan. lorsque la vitesse est fort petite,731. - Le parallélipipede étant enfoncé à une grande profondeur dans le fluide, 732.— Résistance d'un parallélipipede dont la base est un quarré, 732.— Idem d'une sphere, 733.

Des furfaces & des folides de moindre Résistance,736 jufq. 791.-Trouver la ligne ou la surface qui jouisse d'une certaine propriété dans le plus haut ou le plus bas degré, &c. 736.— Trouver la figure que doit avoir une surface plane verticale, donnée de grandeur, pour qu'elle éprouve la plus grande ou la moindre Réfistance, 737. — Idem, en ayant égard à la dénivellation, 737. Que cette figure est celle d'un rectangle, fi la dimension horisontale est déterminée, 738. — Que les dimensions du rectangle dépendent non seulement de la vîtesse, mais encore de l'angle sous lequel le fluide le frappe, 740.— Moindre Réfistance qu'éprouve le rectangle, 742.— Trouver la ligne qui doit terminer un plan horisontal, pour qu'il éprouve la plus grande ou la moindre Résistance, 744 jusq. 752.— Autre cas. 753 jusq. 765.— Qu'un corps com-

posé de deux prismes triangulaires, éprouve moins de Résiscance que s'il étoit terminé par quelque surface courbe : condition pour que cela ait lieu, 764, 765.- La longueur & la largear d'un plan horisontal étant donnée, trouver l'endroit où l'on doit placer la plus grande largeur, pour que la Réfisiance soit la plus grande ou la moindre qu'il est possible, 766 jufq. 770. - Trouver la relation entre la largeur & la profondeur que doit avoir un corps d'un volume constant, pour qu'il éprouve la moindre Résissance dans le fluide, 771 (Note.) - Difficulté de calcul que présente ce problème, 771, (Note.). - Qu'un double prisme dont les deux bases horisontales sont égales, éprouve moins de Résistance que si l'insérieure étoit plus petite que la supérieure, 771. - Que c'est la même chose pour tout autre corps, 773. - Trouver la ligne qui doit terminer un plan horisontal, pour qu'en renfermant le plus grand, ou le moindre espace, il éprouve la plus grande, ou la moindre Force possible, 774 - Défaut dans le calcul de l'Auteur, 774 (Note). - Idem, pour la plus grande, ou la plus petite Résistance, 775, 791. - Pour une partie de la courbe, 790. Table des abscisses & des ordonnées de la courbe qui, en renfermant le plus grand, ou le moindre espace, éprouve le moindre, ou la plus grande Résistance, 791. - Vérification de la loi des Resissances, App. I & II, pag. 372 & 393. V. Cerfvolant. - Application de notre théorie aux expériences de Smeaton, & leur accord parfait avec elle, tandis que l'encien système en est fort éloigné, App. 11, pag. 393.

RICHER fait des expériences à Cayenne sur la longueur du pendule; & est le premier qui ait soupçonné la diminution de la pesanteur, en allant vers l'équateur, 373 ( Nate.)

Rotation d'un système, 129 jusq. 219. - Formule de l'angle de Rotation pour deux corps lies entre eux, & animés par des puissances paralleles, & Notes pour le développement du calcul, 129 (Note), 136 ( Note.) - Vîteffe d'un des corps, 131 - Distance perpendiculaire des corps à une ligne parallele à la direction des puissances, qui passe par le centre des masses, 135. - Corps supposés réunis à leur centre de masses, 137. - La somme des moments étant égale à zéro, le système ne tourne point, 138 .- Rotation se fait dans le plan qui coïncide avec les directions des puissances, & avec la droite qui passe par le centre des masses, 139 - Un des corps étant înfini, le centre des masses coincide avec lui, 141, 174. - Angle de Rotation pour ce cas, 175, 178.- Expression de l'angle de Rotation pour un corps obligé de tourner autour d'un point fixe, 142 (Note.). Idem, lorsqu'il n'y a qu'une seule puissance & deux corps, 143. - Cas où la puissance fait le même effet que s'il n'y avoit qu'un seulcorps, 144 .- Que le lieu du corps est indifférent , pourvu qu'il soit toujours à la même distance du point fixe, 145. - Pour trois corps animés de deux puissances, 146.— Pour quatre corps animés de deux puissances, 147.— Pour un nombre quelconque de corps, 148. - Pour un corps animé de deux puissances, 149- Idem, pour un nombre quelconque de corps animés de trois puissances, 151. - Idem, animés de quatre puissances, 152 .- Pour un nombre quelconque de corps animés par un nombre quelconque de puissances, 153, 154, 157, 158, 168, 175, 178.— Les mêmes, pour m corps fini, animé par un nombre quelconque de puissances, 173. - L'angle de Rotation n'éprouve aucun changement, quelque situation qu'on donne aux puissances, qu'on les divise, qu'on les réunisse, &c. pourvu que leur somme soit toujours la même, & que la distance perpendiculaire de leue centre à la direction qui passe par le centre des masses soit toujours la même, 155.- La même chose arrive, quelque changement qu'on fasse éprouver aux masses, pourvu que la somme

des moments d'inertie soit constante; 156. - La Rotation est la même, le système étant libre, que si le centre des masses étoit fixe, 159. - Conséquence, 164. -Les formules de l'angle de Rotation sont les mêmes, lorsque tous les corps, ainsi que toutes les puissances, ne sont pas dans un même plan, 160, 166.— Que les corps peuvent être divisés, ou reunis, 161, 162 .- Qu'il n'est pas nécessaire que les corps pris deux à deux soient dans la même droite, qu'ils peuvent être plus hauts, ou plus bas; qu'il n'y aura que le centre des masses qui changera, 169.-La même chose pour les puissances, 170. Que l'axe de Rotation varie lorsqu'on change le centre des puissances; & position qu'il prend , 171 .- La Rotation se faisant autour d'un axe fixe qui passe par le centre des masses, elle est la même que si le système ou le corps étoit libre, 179. - Angle de Rotation pour les corps pelants, 180. - Angle de Rocation du pendule simple, 184 - Pour le cas où la gravité seule agit, 185. - Idem, du Pendule compose, 187. - Angle de Rotation

dans les Leviers, 198, 199. De l'Axe & du Rayon de Rotation, 220 jusqu'à 229. - Trouver l'Axe de Rotation d'un système, 221. -Que cet Axe ne peut être fixe, à moins que le centre de gravité ne le foit, 222. — Qu'il n'y a point d'Axe fixe, à moins que le système ne tourne sur celui qui passe par son centre de gravité, 223. - Expressions du Rayon de Rotation, 224, 221 .- Qu'il est infini pour les corps qui tombent librement, 226 .- Ou'il est zéro lorsque les puissances se détruisent mutuellement, 227 .- Réflexions sur l'Axe & le Rayon de Rotation qu'ont assigné MM Bouguer & J. Bernoulli, 224, -Angle de Rocation produit par la force perpendiculaire qui anime un corps posé sur une surface, 376.-Cet angle est nul lorsque la perpendiculaire abaissée du centre de gravité sur le plan, coincide avec le point d'appui, 377. - Condition essentielle pour que cela ait lieu lorsque le corps est appuyé par deux points, 378 .- La même chose, quel que soit le nombre de points par lesquels le corps appuie sur la surface, 379. — Que la puissance parallele agit toujours, quoique la Rocation soit nulle, 380,-Angle de Rotation que doivent prendre les corps posés sur des plans inclinés lorsqu'ils sont sans mouvement progressif, 446, 447,448. - Idem, lorsque la gravité est la seule puissance active, 450. - Cas où cet angle devient nul,449. - Que la Rotation a toujours lieu, lorsque la verticale qui passe par le centre de gravité, tombe hors de l'appui, 451. — Angle de Rocation lorsque le frottement est vaincu, & que le point d'appui est déjà en mouvement, 452, 453, 454- Que, dans ce cas, la Rocation se fait vers la partie supérieure, quoique la verticale qui passe par le centre de gravité, passe aussi par l'appui,455,456.—Erreur de tous les Auteurs surce point,457.— Que toutes les Rotations possibles peuvent se réduire à trois; qu'il est seulement nécessaire de les considérer par rapport à deux axes, l'un borisontal, & l'autre vertical, 925.

Dela Vîtesse angulaire avec laquelle les corps flottants tournent, 929 jufq. 946. - Trouver la Vitesse angulaire avec laquelle les corps flottants tournent sur un axe quelconque, étant animés par une, ou par plutieurs puissances, 929. Plus les moments d'inertie sont grands, plus il faudra de temps au corps pour acquérir une Viceffe angulaire donnée, 930-Nécessité absolue que les résistances agissent dans la Rotation; & qu'on n'en peut faire abstraction, comme l'ont fait MM. Bouguer & Eule ,931 .- Expression de la Vitesse angulaire des corps flottants, 932 (Note.), 933. - Raifon entre la stabilité d'un cylindre & le moment rélistant qui résulte de la Rosa-

tion, 939. V. Stabilité. Trouver la plus grande, ou la moindre Vîtesse avec laquelle tournent les corps flottants, 943. Action que supportent les fibres d'un corps flottant pour cause de la Rotation: & que la plus grande a lieu lorsqu'elle commence, & lorsqu'elle finit, 944. — Que la plus grande action ne dépend pas de la résistance du fluide, 945. — Action que supporte une partie déterminée du corps flottant, telle que feroit un levier qui lui leroit uni , 946.

ROUET , V. Poulie. ROULETTE , V. Cycloide.

SECTEUR d'hyperbole équilatere, App. I, Art. 41. SEGMENT sphérique ( solidité du), 306 ( Note.)

SMEATON. Expériences de cet Auteur sur la résistance des fluides; accord parfait de notre théorie avec ses résultats, & leur opposition avec l'ancien système, Ap. II, p. 393.

SPIRE, V. Vis.

STABILITE , V. Inclination , Moment , Rotation. Trouver la Stabilité d'un corps flottant quelconque qui se meut horisontalement dans une direction perpendiculaire à l'axe horisontal de rotation, 830, 833.— Moments qui résultent des deux dénivellations, 832.— Moments, lorsque le plan vertical qui coincide avec l'axe, partage le corps en deux parties égales & semblables, 832. — Qu'ils se réduisent aux seuls moments verticaux, lorsque le corps est sans mouvement horifontal, 834.— Que ces moments sont égaux au produit du poids du corps multiplié par la distance horisoatale du centre de gravité à la verticale qui passe par le centre de volume, 835. Valeur de ce produit pour les corps formés par la révolution d'un plan autour d'un axe, 838. Que ces moments verticaux peuvent être politifs, ou négatifs, ou égaux à zéro, 836, 837. — Que cette expression est la même pour les autres corps; mais la distance du centre de volume au centre de gravité est variable à chaque inclinaison, 839. — Le centre de volume étant plus bas que le centre de gravité, les moments sont négatifs, 840. - Moments qu't résultent des poids doivent être pris en entier, tandis que ceux des résistances doivent être réduits aux deux tiers, 841.-Trouver en général la Stabilité, le corps étant sans mouvement , 842 ( Note.). Equation qui en résulte , 844. - Autres expressions du moment, le corps étant en mouvement, les inclinaisons étant toujours infiniment petites, 845. Quantité à laquelle on peut réduire cette expression, 846. - Qu'on doit ajouter les moments qui résultent de la dénivellation, ainsi que ceux qui proviennent de l'action mutuelle des surfaces, à moins qu'ils ne soient susceptibles d'être négligés,847. - Différence qui résulte de considerer les corps en mouvement, ou en repos, 848. - Trouver la Stabilité d'un parallélipipede redangle, 849 .- Cas où le parallélipipede éleve ou abaiffe son extrêmité choquante, ou bien demeure dans une situation horisontale, 851. - Trouver les moments qu'éprouve la base du parallélipipede, & qui résultent de la dénivellation, 853. - Idem, lorsque la vîtesse excede la longueur du parallélipipede, 854. Lorsqu'elle est égale, les moments ne peuvent augmenter par l'augmentation de la vitesse,855.-Que ces moments sont politits, 856. - Expression des moments du parallélipipede, en tenant compte de l'effet de la dénivellation sur sabale,857. - Cas où le parallélipipede tourne en élevant ou en abaissant son extrêmité choquante, 858. — Que les moments ne dépendent pas seulement de la vîtesse, mais encore de la disposition du parallélipipede, 859. - Combien il est dissérent de considérer le corps en repos, ou en mouvement,860. De ce qui est cause que le parallésipipede n'a pas

besoin d'un temps infini pour acquérir sa plus grande vitesse, 861. Expression de la verticale comprise entre la perpendiculaire élevée sur un plan vertical, & l'axe, 862. - Trouver la Stabilité du parallélipipede, la base étant inclinée à l'horison, 863. — Plus le centre de gravité sera bas, plus le parallélipipede elevera avec force ion extremité choquante, 864.-Quantités dont la relation rend les moments positifs, ou négatifs, 865.— Que les moments de la base ne dépendent nul-lement de la situation du centre de gravité, 866.— Conditions pour que les moments soient positifs dès le premier instant , 867 .- Trouver la Stabilité d'un cylindre , 869 , 870. \_ Idem, lorsque la vîtesse est zéro, 870. — Que l'expression précédente contient les moments de la dénivellation, 872. Raison entre la Stabilité d'un cylindre, & le moment résistant qui résulte de la rotation, 939.

SUPERFICIE du fluide , 546. SURFACE choquante, 198. SURFACE choquée , 598. SYSTÈME de corps, 80.

TEMPS. V. Mouvement, Espace, Viteffe, Percussion, Frottement.

TEMPS, dans le mouvement uniforme, sont en raison directe

de l'espace, & en raison inverse de la vitesse, 27.

TREVIL ou Cabestan , 424, 491 jufq. 541 .- Qu'il est indifférent qu'il y ait plusieurs leviers, ou que ce soit une roue avec différentes puissances appliquées à la circonférence, 492. - Treuil est un levier de la premiere, seconde ou troifieme espece, suivant la situation de la puissance par rapport à l'axe, 493. - Trouver la puillance nécessaire pour vaincre le frottement, & mettre la machine en mouvement, (Note) 494. — Idem, pour le cas où il y a deux leviers égaux & opposés, & des puissances égales appliquées à leurs extrémités, 5.06. Idem, quand il y en a un plus grand nombre, 507. - Que c'est la même chose, loriqu'au lieu de seviers, c'est une toue, 508.— Que la puillance nécellaire pour vaincre le frottement est toujours proportionnelle à celle qu'on applique au Treun, 495. - Qu'elle est variable, 496. - Trouver la plus grande & la plus petite puissance qui peuvent vaincre le frottement, 497.— Avantage qui résulte de la coincidence des leviers, 498.— Idem, de seur longueur, 499, 509.— Treuil, ne donne aucun avantage fi les leviers font égaux, Insiqu'ils coincident, & est délavantageux si les leviers sont dans des situations opposées, 500.— Las où le Treuil est dé-savantageux dans les deux cas, 501.— Déterminer les cas où le Treuil cesse d'être avantageux, les seviers étant dans des situations opposées, 502. - Avantage qui résulte de la diminution du rayon du cylindre, 503, 509.— Qu'en suppofant le frottement nul, la situation des leviers est indisserente, & alors notre théorie convient avec celle de tous les Auteurs. de Méchanique, 504. - Erreur dans laquelle ils sont tombés fur les effets du Treuil, 505. - Treuil une fois mis en mouvenient avec une vitesse constante, continue à se mouvoir avec la même vitesse, en surmontant continuellement le frottement,

170.117 .- Frottement est le même dans le mouvement qu'an moment où il est surmonté, 510 .- Expression de la puissance nécessaire pour maintenir le treuil en mouvement, avec une vitesse constante déjà acquise, dans le cas de la roue, & dans celui où il n'y a qu'une seule puissance, 510. - Qu'on peut faire entrer dans le calcul la pelanteur de la machine, 512. — Qu'il est avantageux que le poids de la machine s'oppose à la résistance à vaincre, 513.- Que l'action qui réfulte du poids de la machine ne le fait point sentir dans le treuil vertical, \$14. TROCHOIDE. V. Cycloide, (Note.) 365.

V 15 , 424 , 478 jufq. 490. V. Frottement , Plan incliné-Sa distinction en vis male & vis femelle, 478 - Spire, filet ou pas de la vis, 480. Comment cette machine produit fon effet, 481. - Que la Vis n'est pas une machine simple, lorsque le levier a plus de longueur que le rayon du cylindre, 482. - Trouver la puissance nécessaire pour la mettre en mouvement, en ayant égard au frottement, 483. - Cas où elle demeure sans mouvement, 484. Une fois mise en mouvement avec une vîtesse constante, elle continue avec cette vitesse tant que la puissance appliquée suffit pour vaincre le frottement, 486 .- Le frottement étant nul, la puissance qui anime la vis, est à celle qu'elle doit vaincre, comme la hauteur du pas de la vis est à la circonférence que décrit la puifsance, 486. - Que cette analogie est celle que donnent tous les Auteurs, & conséquences, 487.— Cas où la Vis rétrogra-dera, la puissance cessant d'agir, 488.— Trouver la relation entre la puissance appliquée à la Vis, & la vitesse avec la-quelle elle se mouvera après avoir surmonté le frottement. 489. — Idem, entre la même puissance & l'espace que parcourt la Vis dans la direction de son axe, 490.

Vîtesse, 6. V. Mouvement, Espace, Temps, Percussion.

Frottement, Centre.

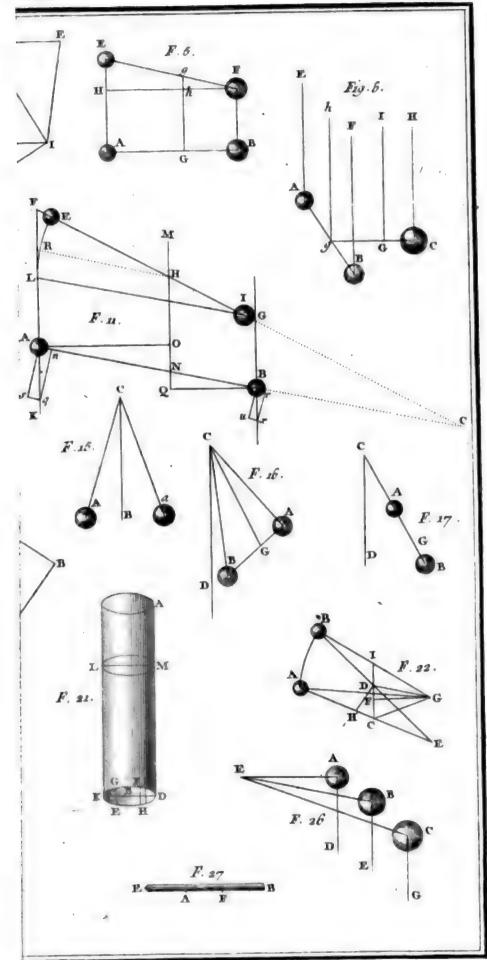
Vîtesse absolue, relative,7.- Que la vîtesse absolue peut être un repos relatif; expression générale de ces vitesses, ib. - Dans le mouvement uniforme, la Vitesse est en raison directe de l'espace, & en raison inverse du temps, 26. - S'exprime par l'espace parcouru pendant une seconde, 28.- Formule de la différence entre la vîtesse initiale d'un corps, & sa vitesse à chaque instant de sa courle, 30. — Développement de cette formule, (Note.) 30.-La puillance étant constante, cette différence est, en raison directe, composée de la puissance & du temps, & en raison inverse de la masse, 31.- Cas où le corps est en repos lorsque la puissance commence son action, 32.— Cas du mouvement retardé, où le corps parvient au repos, 33.— Vitesse acquise dans le mouvement accéléré & perdue dans le retardé; & cas où ces vitelles sontégales, 34.— Vitesse angulaire, 130, V. Rotation.

VOLUME peut être pris pour exprimer la masse, la den-sité étant uniforme, 121 - Volume de ssuide déplacé par un corps flottant est égal au poids du corps, 561, 562.

WALLIS, (le Dolleur) établit la rélistance des fluides

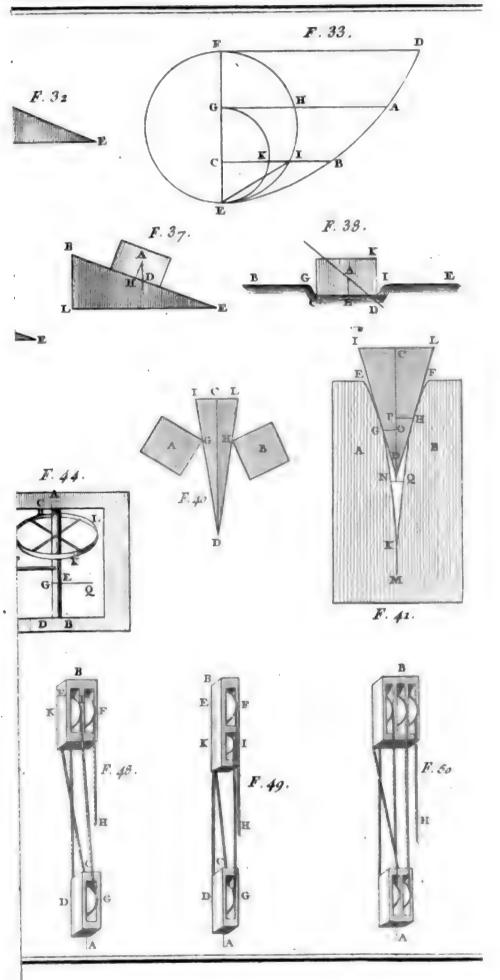
proportionnelle à la simple vitesse, 593.

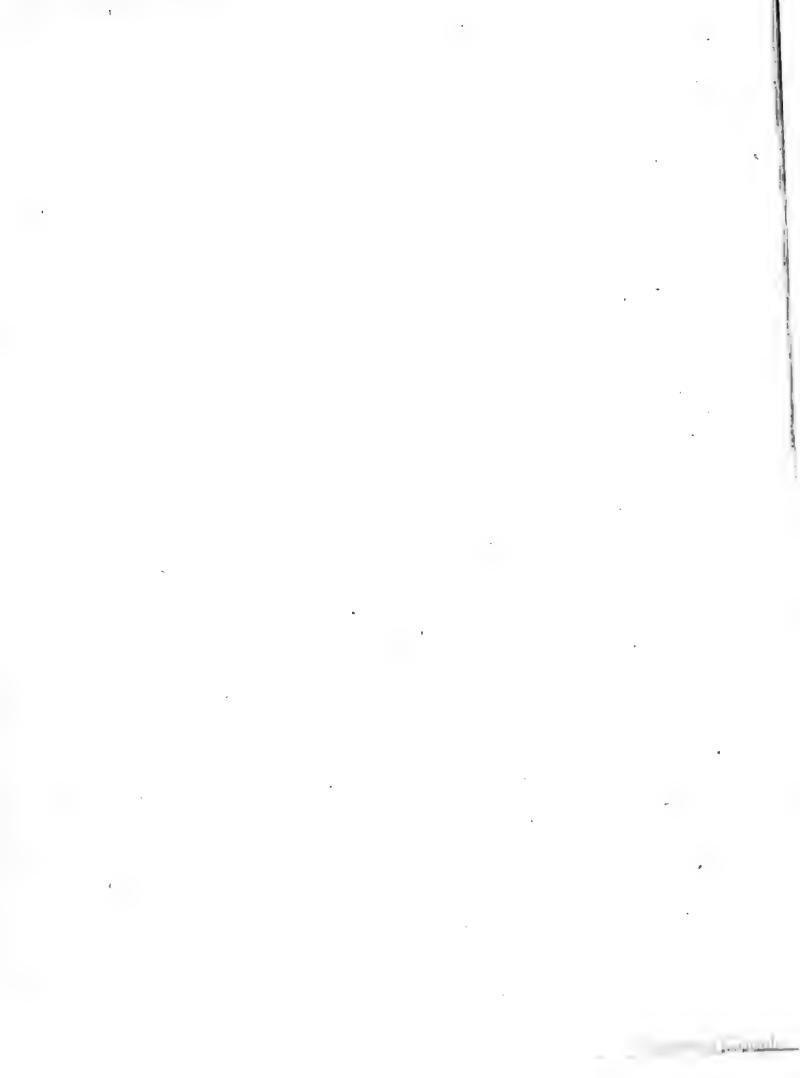
FIN DE LA TABLE DES MATIERES.

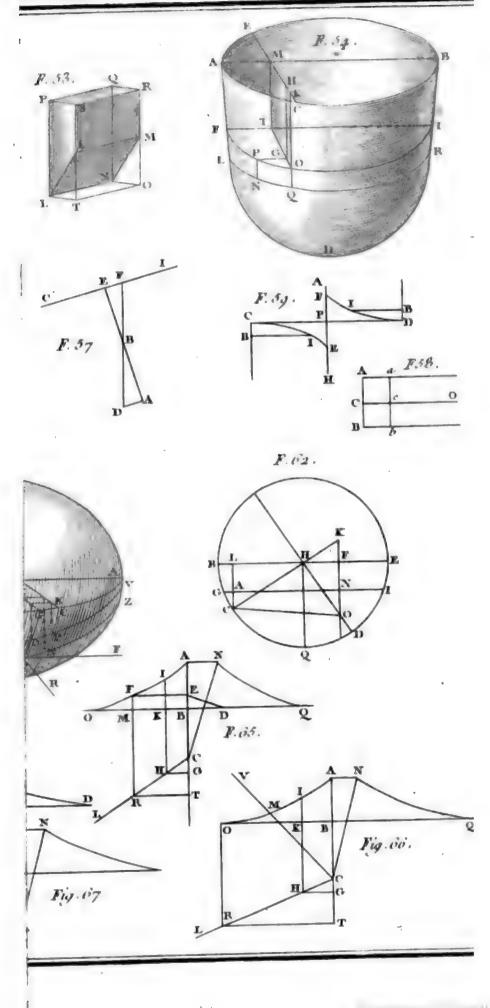


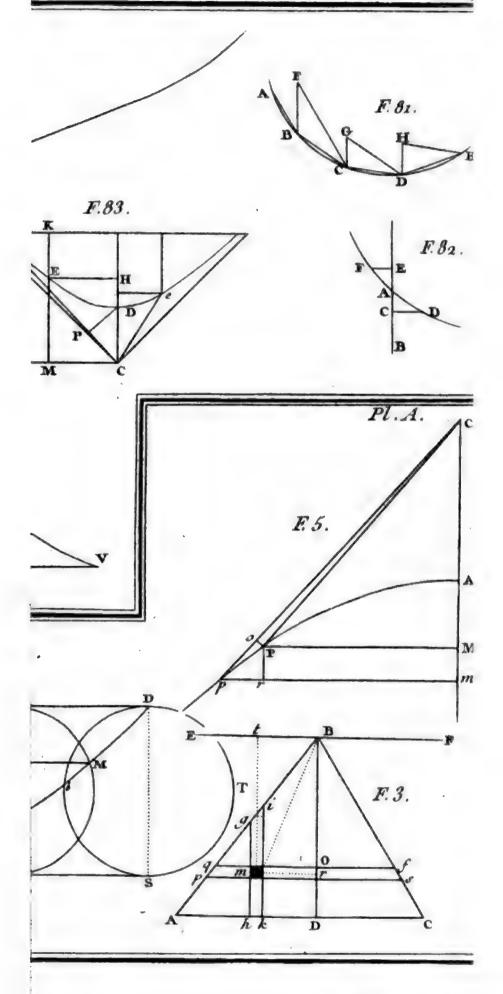
. . W.

11 2:23:2:2.2.2. ::1:12









		•
•		
		1920

## DE LA CONSTRUCTION

ET

DE LA MANOEUVRE DES VAISSEAUX.

TOME SECOND,

# THE CONSTRUCT

THE

ACOLON BRIGHTUND AND THE STATE

STILL DESCRIPTION TO THE

## DE LA CONSTRUCTION

ET

## DE LA MANOEUVRE DES VAISSEAUX ET AUTRES BÂTIMENTS.

OU

# EXAMEN MARITIME THÉORIQUE ET PRATIQUE;

PAR Don GEORGE JUAN, Commandeur d'Aliaga dans l'Ordre de Malte, Chef d'Escadre des Armées Navales de Sa Majesté Catholique, Commandant des Gardes de sa Marine, de la Société Royale de Londres, de l'Académie Royale de Berlin, et Correspondant de l'Académie Royale des Sciences de Paris:

TRADUIT DE L'ESPAGNOL, AVEC DES ADDITIONS,

Par M. LEVÉQUE, Correspondant de l'Académie des Sciences de Paris et de celle de Marine, Membre des Académies des Sciences de Bordeaux, Marseille et Rouen, Examinateur Hydrographe et ancien Professeur en Hydrographie et Mathématiques à Nantes.

Qui descendunt mare in navibus, facientes operationem in aquis multis: ipsi viderunt opera Domini, et mirabilia ejus in profundo. Ps. 106.

TOME SECOND.

#### A PARIS,

Chez Firmin Didot, Libraire pour les Mathématiques, la Marine et l'Architecture.

M. DCC. XCII.



# EXAMEN MARITIME, THÉORIQUE ET PRATIQUE,

# TRAITÉ DE MÉCHANIQUE,

Appliqué à la Construction & à la Manœuvre des Vaisseaux & autres Bâtiments.

#### LIVRE PREMIER.

DE LA CONSTRUCTION DU NAVIRE.

#### CHAPITRE PREMIER.

Du Navire en général, & de ses propriétés.

(1.) LE Navire est un corps flottant destiné à deux usages, le commerce & la guerre. Le Navire de commerce, ou de charge, sert, comme on sçait, à transporter des marchandises, ou autres essets, d'un port à un autre; & la destination du Vaisseau de guerre est de combattre & de

prendre les vaisseaux de l'ennemi, ou d'attaquer les fortifications situées sur les côtes; alors il peut être considéré comme une forteresse flottante. Quel que soit l'objet auquel on destine un Navire, il ne peut manquet d'être d'un poids considérable, lequel est composé de la charge qu'il doit transporter, & du poids des différents matériaux dont il est construit. Il doit, par conséquent, occuper dans le fluide ( Tome I, 561.) un espace tel que son poids soit égal à celui du volume de l'eau qu'il déplace. On voit que c'est cet espace, ou cette partie du Navire qui est submergée, qui doit éprouver la force de la résistance du fluide dans le cas du mouvement; & les puissances destinées à le mouvoir doivent avoir une certaine proportion avec les résissances, pour lui donner la vîtesse nécessaire. Il y a deux sortes de puissances employées jusqu'ici pour mouvoir les Navires, sçavoir, l'action des rames, & l'action du vent sur les voiles. Les rames, comme chacun le sçait, ne sont autre chose que des pieces de bois avec lesquelles on choque l'eau avec force & rapidité, par leur partie extérieure au Navire; ainsi elles éprouvent une résissance proportionnée. & le Navire se meut à cause de la réaction. Les voiles sont des surfaces en toile, qui étant exposées à l'action des vents, en sont frappées, & par conséquent elles communiquent du mouvement au Navire auquel elles sont assujetties. La premiere de ces deux puissances n'est pas tant en usage que la seconde, parce que le travail des hommes étant ce qui doit produire & maintenir l'action des rames. elle ne peut avoir lieu que pendant un temps assez court. & non pendant plusieurs jours, même plusieurs mois, que durent ordinairement les transports, ou les voyages par mer. Il en est tout autrement des voiles; une fois qu'elles sont exposées dans une situation convenable, elles n'exigent plus aucun travail, à moins que le vent ne vienne à changer, ou qu'il ne soit nécessaire de faire changer la direction du Navire. Quel que soit le moyen qu'on emploie pour mouvoir le Navire, on voit déjà, par ce qu'on viene d'exposer, qu'il doit avoir plusieurs propriétés, ou qualités essentielles pour qu'il puisse remplir l'objet auquel it est destine. It doit premiérement être très-fort & très-solide, pour qu'il puisse résister à l'action des forces qui agissent sur lui, & en même temps conserver, sans accident, les effets qu'il contient, & les hommes destinés à le mancent vrer. Il doit être impénétrable au fluide, afin que les effers qu'il renferme ne soient pas gâtés en se monillant, & que l'eau, en sino troduisant avec trop d'abondance, ne submerge le Navire de plus en plus, & que par conséquent le tout ne vienne à la fin à se perdre. Sa figure & la disposition de toutes ses parties doit être telle qu'il prenne

#### NOW NAVIRE ET DE SES PROPRIESS.

la plus grande vîtesse possible, afin de terminer ses traversées dans le moins de temps possible; ou, si c'est un vaisseau de guerre, pour pouvoir engager, ou éviter, les actions qui se présenteront, suivant qu'il peut être convenable. Il doit avoir un corps ou une capacité assez grande pour recevoir tous les objets qu'il doit transporter, & pour loger commodément ses équipages, & les hommes qu'il pourroit avoir à transporter. Il doit avoir de la stabilité; c'est-à-dire qu'il doit résister à l'inclinaison que pourroit occasionner la force du vent dans les voiles, ou d'autres forces accidentelles, quelles qu'elles soient. Car le Navire devant être ouvert en plusieurs endroits, dans les parties qui sont hors de l'eau, afin d'avoir des communications à l'intérieur, il pourroir arriver que le fluide entrât dans l'intérieur, gâtât les marchandises, & peut-être même occasionnat la perte totale du Navire. Ses deux côtés doivent être d'une figure parfaitement égale & semblable ; car il est évident que la figure qui auroit les propriétes convenables pour un des côtés, doit nécessairement avoir celles qui conviennent pour l'autre, & cela dans le même degré. Il doit être disposé de maniere qu'il soit aisé à manœuvrer, & qu'on puisse le diriger avec sûreté & promptitude par la route convenable, non seulement pour lui faire suivre la plus courte, mais encore pour éviter les dangers, ou autres obstacles qui penvent se rencontrer; car un choc violent pourroit causer la destruction totale du Navire. Enfin, si le Navire est destiné pour la guerre, il doit pouvoir porter son artillerie, & être construit de maniere à fournir les moyens de la placer de facon qu'on puisse la servir commodément, & que l'eau ne puisse entrer par les sabords lorsque le Navire prend quelque inclinaison.

mais il en est encore d'autres qui lui sont absolument nécessaires pour se garantir d'un accident qui produit ordinairement sa destruction. Les vents choquent les eaux, les poussent, les agitent, & sorment ce que tout le monde connoît sous le nom de Lames, lesquelles produisent les coups de mer. Ces lames étant agitées de plus en plus par l'action répétée des vents, s'élevent à des hauteurs esfrayantes, & la surface des eaux cessant par-là d'être horisontale, il se sorme des montagnes de suide qui choquent avec la plus violente tapidité, & même détruisent tout ce qu'elles rencontrent dans leur cours. Les lames se succédant sans cesse les unes aux autres, donnent un mouvement au Vaisseau, non seulement en le poussant dans la direction qu'elles suivent, qui se trouve peut-être dissérente de celle qu'on voudroit qu'il suivît; mais elles l'obligent encore d'être dans un mouvement continuel de rotation autour d'un axe horisontal; mouvement qui est-

TOME II,

plus ou moins violent, suivant la grandeur des lames. la disposition, & la figure du Navire. A chaque lame, le Navire doir faire deux oscillations, l'une de chûte vers la partie opposée à celle que choque la lame, & l'autre de réaction à l'instant où elle se sépare du Navire. Les lames ayant une aussi grande rapidité; il faut nécessairement que les oscillations, ou mouvements de rotation du Navire soient aussi très-rapides, & que les moments d'inertie qui en résultent dans toutes les parties du Navire, deviennent énormes. particuliérement dans celles qui sont les plus éloignées de son centre de gravité. On voit déjà que cet accident exige que le vaisseau soit très-fortement lié dans toutes les parties qui le composent; que les sabords & toutes les parties supérieures qui communiquent à l'intérieur soient assez élevées, pour que, dans les oscillations, l'eau ne puisse entrer dans la capacité, & lorsqu'elle y est une fois entrée, il faut que le Navire soit disposé de saçon à saciliter son évacuation. Enfin, cet accident exige encore que la figure du Navire soit telle que, si l'on ne peut pas éviter entiérement les oscillations, elle contribue au moins à les rendre les plus petites & les plus lentes que faire se peut.

Comme toutes les mers ne sont pas d'une même violence & d'une même agitation, tous les Navires n'ont pas besoin d'être construits avec la même solidité, & d'avoir la même sigure, & les mêmes dimensions: ils doivent être proportionnés aux parages où ils doivent naviguer, & aux dissérents usages auxquels on les destine. C'est pour cela qu'on trouve une si grande variété dans les Navires, non seulement pour ce qui concerne leur sigure, la grandeur & les proportions de leur capacité; mais encore dans le nombre & la situation des mâts, auxquels on applique leurs voiles, aussi bien que dans le nombre, la sigure & la disposition de ces mêmes voiles. Tous ces objets réunis sorment une étude aussi étendue qu'intéressante pour tout le genre humain; & qui, par son importance, est digne d'occuper les meilleurs esprits, & de sixer toute leur attention.

(3.) Il y a des Bâtiments dont la longueur \* est entre trois & quatre sois leur largeur: il en est même dont la longueur est portée jusqu'à quatre, cinq, ou six sois, & même jusqu'à huit sois leur largeur. Il y en a dont la prosondeur, ou la hauteur verticale de

<sup>\*</sup> L'Auteur entend ici, par la longueur, non la longueur de la quille, mais celle du Vaisseau, de tête en tête: c'est ce que les Espagnols appellent la Eslora; ils donnent le nom de Manga à la largeur, prise dans l'endroit où elle est la plus grande. C'est cette plus grande largeur que les Marins & les Constructeurs Français appellent le Bau du Vaisseau.

la partie submergée dans le fluide, est la moitié de leur largeur, Planc. 1. dans d'autres cette hauteur n'en est que le tiers, & dans d'autres encore moins. On peut, par ce qui a été dit dans le premier Volume de cet Ouvrage, déterminer les propriétés particulieres dont ces différentes proportions sont susceptibles. Une pratique continuée pendant plusieurs siecles, aidée d'une théorie fort peu satisfaisante, & qui est encore même fort limitée, a enseigné dans chaque Royaume. dans chaque Province même, ce qu'il convenoit à peu près de faire, & ce qu'il convenoit d'éviter, suivant l'étendue des lumieres. & du génie de ceux qui se chargeoient de cette partie importante. Il est cependant un point sur lequel on est généralement d'accord. c'est de ne pas faire usage des surfaces planes dans la construction des Bâtiments de mer, sur-tout pour ceux qui sont destinés à naviguer dans de grosses mers; c'est avec la plus grande raison qu'on a banni ces surfaces de la construction, car il n'en est point sur lesquelles les coups de mer agissent avec plus de violence, & dont par conséquent ils produisent la destruction avec plus de promptitude & de facilité.

(4.) D'après ces considérations, & d'autres de la même nature. on en est venu à donner à la partie du corps du Navire, qui est submergée dans le fluide, la figure d'un ellipsoide, ou de deux demi-ellipsoides différents, en faifant celui qui forme la partie choquante du Navire, un peu plus court que celui qui forme la partie choquée; & pour des raisons très-sondées, on a admis encore d'autres différences entre ces ellipsoïdes. Par les mêmes motifs, on auroit encore pu donner aux Bâtiments la figure circulaire, ou sphérique; mais un Bâtiment de cette forme seroit sujet à un grand inconvénient, qui est qu'il ne pourroit naviguer que dans la direction perpendiculaire à la voile: c'est-à-dire, que la section horisontale du Navire étant représentée par ABDE, FG représentant Fig. 1. la voile, & HC la direction du vent qui la choque; le Navire ne. pourroit marcher que suivant la ligne CB, perpendiculaire à FG. En effet, la force du vent étant décomposée en deux autres, l'une parallele & l'autre perpendiculaire à la voile; il est clair que la premiere de ces forces n'exercera aucune action fur la voile, puifque son sinus d'incidence est zéro, (Tome I. 75.), & que par conséquent le vent h'agit sur la voile que suivant la seconde; de forte que l'angle HCB formé par la direction du vent, & la route du vaisseau doit nécessairement être obtus; d'où l'on voit qu'on perdroit tout l'avantage qu'on se procure aujourd'hui, en donnant aux vaisséaux plus de longueur que de largeur. Car quoique la puis-

EXAMEN MARITIME, Liv. I, Chap. I.

fance, ou la force qui agit sur la voile FG, soit toujours dirigée Fig. 2. suivant la perpendiculaire CB, la résistance latérale, ou celle qu'éprouve le côté ADE, étant toujours plus grande que celle qui s'exerce en avant, ou à la proue A, il s'enfuit que la vitesse que prend le vaisseau suivant la proue, ne peut manquer d'être plus grande que celle qu'il prend latéralement, on suivant une perpendiculaire à AE: par conséquent le Vaisseau ne peut marcher suivant CB? mais en obéissant à l'impulsion qu'il reçoit dans cette direction, il est obligé de suivre une direction telle que CI, intermédiaire entre CB & CA, & qui est d'autant plus proche de CA, que la réfistance latérale sera plus grande, relativement à celle qui s'exerce à la proue. On voit clairement par-là qu'il est possible que l'angle HCI, formé par la direction du vent & par la route que suit le Navire, soit aigu, & par conséquent qu'un Navire de cette espece aura l'avantage de pouvoir naviguer en partie contré le vent avantage dont un Navire sphérique seroit absolument privé.

(5.) On observera encore que ces especes de Navires plus longs que larges n'ont aucun désavantage sur les autres pour résister au choc des lames, parce que, lorsquelles deviennent excessives, les Marins sçavent leur présenter l'une ou l'autre extrêmité; & c'est en cela qu'ils ont plus d'avantage que n'en auroient les Navires circulaires, parce que, sous des volumes égaux, les Vaisseaux longs présentent alors moins de surface au choc des lames que n'en présenteroient les sphériques. Ajoutez à cela, que le cours des lames est suivant la direction même HC du vent, & qu'elles frappent le Na-1 vire dans cette direction; elles lui font par conséquent prendre une direction moyenne entre CI & CK: d'où l'on voit que si l'on n'avoit pas pris le parti d'alonger les Vaisseaux, à peine pourroient-ils prendre une autre direction que celle du vent; qu'en un mot, ils seroient à la discrétion des vents, ce seroient eux qui en détermineroient la route, & non les hommes qui sont destinés à les manœu-

vrer & à les diriger.

(6.) Cette même considération a obligé les Marins à remplir les deux extrêmités, ou pointes circulaires A & B de l'ellipsoide. Car. AB représentant la superficie de l'eau, & ACB une section verticale de l'ellipsorde, si on tire les tangentes DE, AD & BE, on voit qu'en étendant le corps du Navire jusqu'à ADCEB, en rendant solides les espaces ADC, CEB, & faisant ainsi qu'il ne soit pas terminé par la ligne ACB, on voit, dis-je, que la résistance tarérale sera augmentée, & par conséquent qu'on obtiendra un plus grand avantage pour diriger & maintenir le Vaisseau dans les direct tions qu'il doit suivre,

(7.) On voit, par ce qui vient d'être dit, que ce n'a pas été sans des raisons bien puissantes, qu'on s'est déterminé à donner de la longueur aux Vaisseaux; cependant si nous ne perdons pas de vue que plus ils sont proches de la figure sphérique, plus ils sont solides, & capables de résister au choc, & aux essorts des lames, nous en conclurons qu'il a été nécessaire de prendre un milieu. On ne les a donc alongés qu'autant que leur sûreté l'a permis, & par conséquent, dans les mers tranquilles & moins exposées à l'agitation, on a toujours employé des Navires plus longs que dans les autres. On n'a pas encore sixé la vraie proportion entre la longueur & la largeur, parce que, comme on le voit, cette proportion dépend de la nature des mers sur lesquelles le Navire est destiné à naviguer; cependant, il paroît constaté, par l'expérience, qu'un Navire dont la largeur est à peu près la quatrieme partie de la longueur, peut, sans

risque, être exposé aux plus violentes agitations de la mer.

(8.) On varie encore sur la profondeur, ou le creux qu'on donne aux Navires: ceux qui ont le plus de profondeur, qui tirent le plus d'eau, sont plus exposés à rencontrer des écueils, des bas-sonds, à échouer, & par conséquent, à se briser & à se perdre: ceux, au contraire, qui ne le sont pas assez, ne peuvent exercer une aussi grande réfissance latérale, & on n'en peut tirer autant d'avantage que des premiers pour suivre certaines directions, relativement à celle du vent. Cependant, si la proportion entre les résistances latérales. & celles de la proue étoit la même dans l'un & l'autre Navire, il paroît qu'ils pourroient aussi jouir des mêmes avantages: & la chose est effectivement ainsi, en ne faisant point attention aux efforts qu'ils ont à soutenir de la part des lames; mais comme celles-ci, si l'on excepte quelque cas, sont, pour l'ordinaire, superficielles, leur impulsion doit faire plus d'effet sur celui qui éprouve moins de résistance, ou qui a le moins de prosondeur ou de tirant d'eau, que sur l'autre. Il a donc encore été nécessaire de prendre un milieu. à cet égard, principalement à cause qu'une plus grande prosondeur produit, en même temps, une plus grande résissance à la proue, ou suivant la direction de la route du Vaisseau, & que, par conséquent, il est nécessaire d'une plus grande puissance, ou d'une plus grande voilure, pour le faire marcher avec la même vîtesse, ce qui ne ·laisse pas d'être un grand inconvénient, attendu que les plus grandes voiles se manœuvrent avec bien plus de difficultés. De toutes ces considérations, il a resulté que ceux qui naviguent dans des mers peu profondes, ont donné à leurs Navires moins de profondeur; mais cependant, à peu de différence près, le creux, ou les

profondeurs qui sont en usage, sont entre le tiers & la moitié de la largeur du Navire. On remarquera cependant que cette proportion doit dépendre de la charge que doit porter le Navire, ou réciproquement que la charge doit dépendre de cette proportion; de sorte que ces deux choses, la prosondeur & la charge, dépendent nécessairement l'une de l'autre, une sois que la longueur & la lar-

geur sont déterminées, comme on le verra par la suite.

(9.) Ce qui importoit le plus après cela, étoit de trouver le moyen d'obliger le Navire à se maintenir constamment, dans la même direction, ou à se diriger constamment en ligne droite. Si l'on pouvoit faire ensorte que la direction de la force, ou de la puissance des voiles, coïncidat toujours avec celle des rélissances qu'éprouve la carene, le Navire ne pourroit prendre aucun mouvement de rotation, c'est ce qui résulte des principes établis dans le Tome I. Livre I, Chap. IV de cet Ouvrage. Mais les lames choquent le Navire sans aucune regle, & très-inégalement, tantôt en avant du centre de gravité, tantôt en arriere: & par conséquent, ce sont autant de puissances qui obligent le Navire à tourner, tantôt vers la droite, tantôt vers la gauche, sans observer aucune proportion. En outre, lorsque le Navire s'incline, soit par l'action du vent, soit par l'agitation des lames, le centre des puissances, qui est celui des voiles, change de place à l'égard du centre de gravité, quelque soin qu'on ait pris de les faire coincider, lorsque le Navire est en repos: par conséquent, le Navire doit encore tourner par l'effet de cette nouvelle cause, & être dans un mouvement continuel de rotation, tantôt vers la droite, & tantôt vers la gauche. On voit, par-là, combien il étoit nécessaire de trouver le moyen d'éviter ces mouvements incommodes & préjudiciables, & d'assujettir le Navire à suivre une seule & même direction. L'expérience a sans doute indiqué ce moyen dès le commencement; il ne falloir, pour cela, que se procurer une nouvelle puissance toujours prête à être employée, & qui pût faire équilibre à celles qui obligent le vaisseau à sortir de sa direction. Par exemple, si, par l'un ou l'autre côté du Vaisseau, on plonge une surface quelconque dans le fluide, la résistance sera alors plus grande du côté où elle sera plongée, & par conséquent l'augmentation de résissance que cette surface produit, peut tenir lieu de la nouvelle puissance qui est nécessaire pour faire équilibre aux autres; c'est-à-dire, pour détruire leur effer. Mais les Marins se sont avancés beaucoup davantage, & ont singuliérement perfectionné cette idée; car de faire passer ainsi une surface tantôt d'un côté du Navire, tantôt de l'autre, & l'y assujettir, ce seroit un travail

continuel & insupportable, & ils l'ont évité en plaçant la sursace à demeure sur des gonds à l'extrêmité de la poupe du navire : pouvant, par ce moyen, la faire tourner sur ses gonds, d'un côté & de l'autre, on la fait passer, avec facilité, du côté où elle est nécesfaire, & cela avec toute la promptitude dont on peut avoir besoin; c'est cette surface, ainsi placée, qu'on appelle le Gouvernail. Ce nom lui convient parsaitement, parce que c'est elle en effet qui maintient le Navire dans la direction qu'il doit tenir, qui donne le moyen de le conduire par le chemin le plus direct, & qu'en un mot, c'est elle qui le gouverne. Ce n'est cependant pas que l'esser du gouvernail soit tel, qu'il dirige le Navire avec une telle précision qu'il ne sorte absolument pas de la ligne droite; car le gouvernail ne peut être employé que quand on a déjà apperçu l'effet d'une autre puissance extérieure qui a fait sortir le Navire de sa direction. & auparavant qu'on y ait apporté remede, de toute nécessité cette puissance a déjà produit en partie son effet : par conséquent la route du Vaisseau ne peut manquer d'être un peu tortueuse, & l'art de bien gouverner consiste en ce qu'elle le soit le moins qu'il est possible.

(10.) On parvient encore à la même sin, par la disposition des dissérentes voiles que les Marins sont porter aux Vaisseaux; car ces voiles étant appliquées à dissérents mâts placés à dissérentes distances du centre de gravité, on peut employer celles qui sont nécessaires, & les disposer d'une maniere convenable pour conserver l'équilibre entre elles, c'est-à-dire, entre les essorts du vent, entre les résistances, chocs, ou essorts des lames, & les puissances que les inclinaisons que le Vaisseau peut prendre, peuvent saire naître.

(11.) Cette pluralité de voiles & de mâts est devenue aussi absolument nécessaire dans les grands Navires, asin d'augmenter la
puissance motrice, sans augmenter la grandeur de la voile & du mât,
ce qui auroit de très-grands inconvénients. Car les mâts & les voiles
devenant d'une grandeur excessive, la manœuvre des voiles deviendroit impratiquable, & les mâts seroient très-exposés à se rompre,
ou détruiroient les Vaisseaux par les énormes moments d'inertie avec
lesquels ils agissent, lesquels moments sont produits par les mouvements de rotation qui résultent du choc & de l'agitation des lames.

(12.) On a été obligé de partager l'intérieur du Navire en plufieurs étages, par des planchers qu'on appelle des Ponts, & cela principalement dans les grands Navires: car l'impossibilité où l'on est de se procurer des bois d'une longueur suffisante, & qui aient la courbure convenable, fait que le corps du Navire n'est qu'un assemblage de différentes pieces unies entr'elles; & si l'on n'avoit pas mis les ponts EXAMEN MARITIME, Liv. I, Chap. I.

en pratique, cet assemblage n'auroit point eu toute la solidité nécessaire, & auroit été également incapable de résister au poids, ou à la poussée des eaux vers l'intérieur, & à l'action des lames. Ces ponts sont comme des arcs-boutants, ils soutiennent mutuellement les deux côtés du Navire. & les unissent l'un à l'autre. En outre, les ponts étant horisontaux, ils servent à distribuer convenablement l'artillerie. donnent un abri à différents objets, & fournissent des logements pour les équipages. Au reste, cette liaison des côtés, par le moyen des ponts, est tellement indispensable, que, dans les petites Embarcations même, où de tels planchers seroient impraticables, ou inutiles, attendu le peu d'intervalle qu'il y auroit entr'eux, on ne laisse pas d'y placer les solives sur lesquelles ont eût établi le pont, & que l'on appelle des Baux: car, sans cette précaution, le Bâtiment ne seroit pas en état de supporter le moindre effort. Les poids dont les ponts sont chargés, agissent puissamment sur les baux par la force d'inertie qui en résulte dans les mouvements du Navire, & les baux transmettent cette action aux côtés du Navire; de sorte que l'effet de cette puissance est de rompre la liaison des baux avec les côtés, & de les écarter de la situation qu'on leur a donnée dans la construction, en leur occassonnant un mouvement continuel & très-préjudiciable. C'est pour cela que les baux doivent être assujettis aux côtés du Navire, de la maniere la plus solide, asin d'éviter le moindre mouvement, ou le moindre jeu qu'il pourroit y avoir entre les pieces.

(13.) Les figures & les dispositions qu'on a données aux Voiles, sont très-variées, & quoiqu'au premier coup-d'œil cela puisse paroître indissérent quant à l'effet; cependant les unes & les autres ont leurs avantages particuliers, qui les rendent présérables suivant les circonstances. Il y en a de la forme d'un parallélogramme, de trapezoides, & de triangulaires, que les Marins distinguent sous les noms de Voiles quarrées, & de Voiles latines\*. Il y en a d'autres qui dissérent un peu de celles-là; mais elles sont toujours de la même espece. A l'extrêmité supérieure A d'un mât vertical AB, on attache une piece de bois horisontale CD, qu'on appelle une Vergue, à laquelle est sufpendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile supendue la voile quadrilatere DCEF: cette voile est assujettie au Napendue la voile est assujettie au Napendue la

Fig.;

FIG. 4

& 6.

vire

<sup>\*</sup> Pour nous conformer à l'usage des Marins Français, nous ne distinguons ici que deux especes de voiles; scavoir: les Voiles quarrés & les Voiles latines. Les Espagnols donnent un nom particulier aux deux especes de voiles quadrilateres; ils appellent Vela Redonda celle qui a à peu près la figure d'un parallélogramme, Fig. 4; & Vela Cangreja celle qui a la figure d'un trapese, Fig. 6. Ces dernières voiles, qu'on appelle quelquesois Voiles Auriques, ont, le plus souvent, comme on le voit dans le texte, deux vergues, l'inférieure EF s'appelle le Guy, ou la Baume, & la supérieure le Pic. Les Brigantins, les Chasse-marées, les Cutters, les Goëlettes, les Sloops, & très-souvent les Embarcations qui portent le nom de Baceaux, ont leur voile principale de cette espece.

#### VARIÉTÉ INFINIE DANS LA CARENE DES NAVIRES. 14

vire par ses deux extrêmités inférieures E & F, c'est précisément celle qu'on nomme Voile quarrée. Pareillement, au mât AB on at- Fie. 5. tache obliquement la vergue CD, à laquelle est suspendue la voile triangulaire DCF, dont on assujettit l'extrêmité F au Navire, & c'est celle qu'on appelle Voile latine. De même, au mât AB on attache deux vergues AD, EF, & on suspend, entrelles & le mât, une Fie,6. voile DAEF, qui a la forme d'un trapese; c'est cette voile qu'on peut appeller Voile trapezoide, mais que nous nommerons encore Voile quarrée, pour nous conformer à l'usage. Chacune de ces voiles a ses avantages & ses défauts: les premieres conviennent mieux que les autres pour les résistances; mais elles ne peuvent pas se disposer fous un angle aussi avantageux à l'égard du vent que les autres: ce à quoi contribue beaucoup non-seulement la figure même de la voile. mais encore la situation des haubans & autres cordages, qui assujettissent les mâts, & les rendent stables dans la position qu'on leur a donnée. L'art de déferler & de ferler les voiles, de les orienter de la maniere la plus convenable à l'objet qu'on se propose, &c.; de même que celui de gouverner & de faire tourner à propos le Navire, est ce qu'on appelle la Manœuvre. Comme ces différentes opérations se présentent continuellement, elles font la principale occupation du Marin. Pour arriver à une connoissance parfaite des avantages des différentes voiles, de même que de ceux qui peuvent résulter de la figure, & de la disposition du corps du Navire, il faut absolument la théorie que nous avons donnée dans le premier Volume de cet Ouvrage; c'est aussi de cette théorie que nous serons l'application dans les Chapitres suivants.

#### CHAPITRE II.

De la variété infinie qu'il peut y avoir dans la Carene des Vaisseaux, & de la Construction du corps du Navire, suivant la pratique la plus ancienne.

(14.) A près avoir déterminé la longueur & la largeur du Navire, il paroît que toute sa figure devroit être déterminée, & en effet elle le seroit, s'il étoit un ellipsoïde, comme nous l'avons dit; mais l'expérience nous a appris qu'il étoit nécessaire de s'éloigner un peu de cette sigure, en élargissant davantage le Navire du côté de l'avant, c'est-à dire, vers la proue, & en l'étrécissant, au contraire, en le Tome II.

rendant plus fin vers l'arriere, ou vers la poupe. La théorie ne manifeste pas moins cette nécessité, comme on le verra dans la suite: mais que la figure, approchante de l'ellipsoïde, soit à peu près celle qu'on voudra, cela ne fait rien pour la maniere de construire le Navire, qui est toujours à peu près la même. Pour y parvenir, les Constructeurs ont coutume d'établir d'abord une longue piece de bois AB, de la forme d'un parallélipipede rectangle, qu'on appelle la Quille, & qui fait le même effet, pour le corps du Navire, que l'épine du dos pour celui des animaux; car c'est sur la quille qu'on éleve des especes de côtes C, D, F, H& I, qu'on nomme Couples de Levée, & à ses extrêmités B & A, deux pieces BK, AL, la premiere courbe, appellée l'Etrave, & l'autre droite, appellée l'Etambot. On remplit ensuite les espaces compris entre les couples de levée par d'autres couples qu'on appelle Couples de Remplissage, jusqu'à ce qu'ils se touchent à peu près. Par ce moyen le corps du Navire se trouve tout formé, il n'y a plus qu'à le revêtir en planches appellées

Bordages; c'est ce dernier travail qu'on appelle Border.

Pour tracer le contour des couples, les Constructeurs considérent différentes lignes; la principale est celle LCDFHI qui passe par tous les points de la plus grande largeur des couples; ils l'appellent la Ligne du Fort : elle divise le corps du Navire en deux parties, l'une supérieure qu'on appelle les Œuvres mortes, & l'autre inférieure qu'on nomme les Œuvres vives, ou les fonds du Navire. Les œuvres vives, ou les fonds, se divisent pareillement en deux autres parties séparées l'une de l'autre par la ligne LGEMNO. Conformément à nos regles, nous nommerons la partie supérieure LCGDEFMHNIO. le Corps principal du Navire; & l'inférieure, qu'on pourroit appeller les Façons du Navire, & qui s'étend depuis le corps principal jusqu'à la quille, est ce que les Espagnols appellent Revers\*; nom générique que les Constructeurs donnent à toute portion de charpente, & même à toute piece de bois qui est concave. La ligne LGEMNO qui termine le corps principal, n'a pas de nom dans la Langue Espagnole, parce que nos Constructeurs, ainsi que les Français, ne font point usage de cette division du corps du Navire en deux parties, pour distinguer la supérieure qui est le corps principal. Les Anglais, qui avec d'autres Nations, en font en partie usage, l'appellent raising Line ( Linea del arruso, ligne de relevement ou des façons), nous l'appellerons Ligne de tonture \*\*; les mots raising

<sup>\*</sup> Cette expression n'est gueres en usage en Prance, que pour les Genoux & les Allonges, & non pour désigner une portion du corps du Vaisseau; nous l'emploirons cependant quelquesois dans le sens de l'Auteur, parce que nous n'en avons pas qui y réponde parsaitement.

<sup>\*\*</sup> L'Auteur a traduit l'expression Anglaise raising Line par Linea del arruso, & nous la ren-

VARIÉTÉ INDINIE DANS LA CARENE DES NAVIRES. 12 arruso. St conture, exprimant l'état d'une ligne, ou d'un plan, qui va en s'élevant depuis le milieu du Navire, tant vers la poupe que vers la proue. Mais ce mot étant employé généralement pour toutes les lignes, ou pour tous les plans qui ont cette propriété, il est nécessaire de distinguer la ligne qui termine le corps principal, ainsi nous l'appellerons Ligne de sonture du corps principal. La ligne QRSTV, qui passe par les extrêmités des couples s'appelle Ligne du Plat bord. parce qu'on donne le nom de plat-bord au revétement horisontal qui couronne l'œuvre morte du Vaisseau; mais comme il est généralement d'usage d'alonger les couples de l'arriere de Q en R, & ceux de l'avant de T en V, de quelque chose au-dessus du terme marqué par cette ligne, pour se procurer plus de logements & de plus grandes commodités, & qu'ainsi il y a plusieurs especes de plat-bords, on pourroit la nommer plus convenablement Ligne du Cordon, ou simplement le Cordon \*; parce que la Préceinte du Vibord, qui passe précisément par tous les points de cette ligne, & termine l'œuvre morte comprise entre les deux gaillards, est travaillée sur sa face, & sorme un cordon, ou plinthe, tout au tour du Vaisseau. Toutes ces lignes, ainsique beaucoup d'autres, que les Constructeurs considerent, doivent être courbes ou droites; mais elles doivent être bien suivies, & d'une continuité parsaite, c'est-à-dire que toute section du Navire, soit horisontale, soit verticale, ou oblique, doit être une ligne bien suivie, sans aucuns sauts ou jarrets, asin que les bordages, qu'on cloue ensuite sur les couples, puissent s'y appliquer exactement, & former une surface continue & sans inégalité. Cette condition est nécessaire, non-seulement pour que le bordage soit bien suivi, & pour la solidité & sûreté du Navire, mais encore pour qu'il marche aussi bien qu'il est possible : car toute cavité & élevation dans la suité de la carene, ne pourroit qu'occasionner une nouvelle résissance que le Vaisseau auroit à surmonter, ce qu'il ne pourroit faire sans retarder son sillage: il en pourroit encore résulter des mouvements subits & violents, ce qu'on ne sçauroit trop éviter, à cause des grandes forces d'inertie qui en résultent.

(16.) Comme la variété des lignes qu'on peut tracer est infinie,

dons par l'expression Ligne de tonture, parce que les Espagnols appellent arruso ce que nous appellons tonture: on le voit d'ailleurs par la définition que l'Auteur donne des mots arruso, & raising, laquelle convient parsaitement au mot tonture. Au reste, cette signe n'étant encore point en usage chez les Constructeurs Français, il falloit lui donner un nom, & nous nous arrêtons à celui qui nous paroît avoir le plus d'analogie avec les usages & la sorme de cette courbe. Cette ligne répond à peu près à celle que nos Constructeurs appellent Lisse des souds, ou des sayons.

<sup>\*</sup> En Espagnol, Linea del galon, ligne du galon, ou de la bordure.

de même les différentes lignes LGEMNO, LCDFHI qui terminent le corps principal, peuvent être variées à l'infini, ainsi que les lignes LCDFHI, QRSTV qui terminent l'œuvre morte; par conséquent le corps des Navires, & les Navires même en entier, peuvent avoir une infinité de figures différentes, qui leur donneront des qualités & des propriétés variées à l'insini; car c'est de la figure du corps du Navire que dépend, non-seulement, le plus, ou le moint de résissance qu'il peut éprouver dans son mouvement; mais encore sa stabilité, ses oscillations, sa docilité à obéir au gouvernail, sa

flottaison, & une infinité d'autres circonstances.

(17.) Quoique nous ayons fait voir qu'il pouvoit résulter une infinité de Navires de qualités & propriétés différentes, de la seule variation des lignes dont nous venons de parler, nous n'avons cependant pas encore donné à cette diversité toute l'extension possible: car ces lignes peuvent être placées à des hauteurs plus ou moins grandes, c'est-à-dire, être plus ou moins éloignées de la quille; & malgré cela, elles ne déterminent encore que les largeurs & les prosondeurs du corps; toutes les sections qu'on peut faire entr'elles demeurent indéterminées, & peuvent avoir une variété infinie; de là. une nouvelle source de variétés dans le corps du Navire, & par conséquent dans ses propriétés. C'est cette diversité infinie qui est cause que la théorie & la pratique de la Construction n'ont point fait les progrès nécessaires, & qu'on eût pu désirer. Toutes les tentatives de la pratique n'ont pas été sustisantes pour saire démêler, dans cette variété infinie, ce qui pourroit être le plus avantageux; & une théorie fondée sur des principes erronnés, ne pouvoit gueres servir à l'examen, & à la discussion des procédés & des principes qui pouvoient effectivement être défectueux. Cependant. les Constructeurs, qui auparavant n'avoient pour guide, dans leurs ouvrages, qu'une pratique aveugle, en élevant leurs Vaisseaux sur un très-petit nombre de données, même sur beaucoup moins que celles que nous avons établies jusqu'ici, se sont ensin astreints, depuis quelque temps, à tracer des Plans. Par-là ils sont parvenus. à se perfectionner beaucoup; car non-seulement, à l'inspection seule du Plan, ils ont pu appercevoir, & par conséquent corriger quelques défauts; mais encore les Plans leur fournissant le moyen de conserver la totalité des dimensions, & la figure totale du corpe des Navires qu'ils construisent, à mesure que la pratique & l'expérience leur ont fait observer quelques désauts, ils ont tâché de les corriger, conformément à ce que leur dictoit la prudence & la raison. Si on ne parvenoit pas tout d'un coup à trouver la cause

VARIETE INFINIE DANS LA CARENE DES NAVIRES. 15

du mal, par une seconde, ou une troisseme tentative, on tâchoit d'obtenir quelque avantage. C'est à l'aide de toutes ces tentatives que se sont conduits, & se conduisent encore, les Constructeurs; & quoiqu'ils soient encore bien éloignés de la perfection à laquelle quelques Théoriciens ont cru être parvenus, on ne peut voir sans admiration combien ils en ont approché; tant une répétition continuelle d'expériences peut fournir de lumieres, & produire d'avantages.

(18.) Les anciens Constructeurs, comme nous l'avons dit, n'ont pas connu l'art de tracer les Plans, & même aujourd'hui il en oft encore beaucoup qui n'en connoissent nullement l'usage, particulièrement ceux qui construisent des Barques, & autres petits Bâtiments \*. Voici comment ils s'y prennent pour construire le corps d'une de ces Embarcations. Après avoir établi la quille AB dans un lieu convenable, & après avoir élevé dans un même plan vertical, l'étambot AL, & l'étrave BK, & leur avoir donné, à volonté, les inclinaisons LAS, KBT, qu'on nomme Quête & Elancement, ils forment arbitrairement, ou selon les instructions qu'ils ont reques par tradition, une Tablette, ou patron CDE, qu'on appelle un Gabari, lequel représente presque toute la forme du plus grand couple, c'est-à-dire, de celui qui a la plus grande capacité, qu'on appelle, pour cela, le Maître couple. C'est en effet sur ce Gabari qu'on construit ce couple, en observant de lui donner les épaisseurs convenables. Ensuite on l'éleve en o, sur la quille, éloigné Fie & de l'extrêmité A, des deux tiers de la longueur de la quille, à fort peu près, en faisant ensorte qu'il lui soit exactement perpendiculaire.

(19.1 Le contour du Gabari CDE, est formé par plusieurs arcs Fie. & de cercle, comme par exemple, par les trois arcs CF, FG, GH, dont les centres sont en N, P, O, & par une ligne droite HE, pa-

# Il y a encore, même en France, heaucoup de Constructeurs qui entreprennent des Bâtiments d'une très-grande conséquence, sans en tracer le Plan, ils seroient même sort embarrassés pour faire ce travail. A la vérité, ces Constructeurs ne sont gueres autre chose que des Charpentiers. Ce-pendant nous avons souvent vu ces ouvriers employés de présérence à des Constructeurs d'un talent bien distingué. On ne sçauroit trop gémir de ces abus; c'est en décourageant ainsi ceux qui cultivent leur art avec soin, qu'on porte les coups les plus funestes aux sciences, qu'on retarde les progrès de tous les arts, & qu'on perpétue le regne de l'ignorance. Ceux qui font construire des Navires devroient exiger du Constructeur autre chose qu'un devis estimatif. Un Plan en grand & bien circonstancié, seroit sans doute très-utile. On en exige bien des Architectes pour la construction & distribution des Maisons les plus simples, & même pour les décorations les moins importantes. Par-là, les Constructeurs s'accoutumeroient à regarder ce talent comme une partie essentielle de leur état. En effet, c'en est une; car on ne peut douter que ce ne soit depuis qu'on a pris le parti de dresser le Plan des Vaisseaux, que l'Architecture Navale a fait tous les progrès dont nous retirons le fruit. On seroit d'ailleurs souvent en état de remédier en partie aux défants qu'on auroit observés dans les Bâtiments.

Beans. III,

rallele à CQ, perpendiculaire à OH, & tangente à l'are inférieur dans le point H. Cette figure peut être encore formée seulement par deux arcs de cercle, même par un seul arc, ou même encore par une courbe quelconque: les seules conditions qu'on exige sont, que l'arc CF tombe perpendiculairement sur la droite CQ, qui représente la plus grande largeur du couple, ou du gabari, & que l'arc GH tombe aussi perpendiculairement sur la droite OH, qui est perpendiculaire à CQ, ou parallele à QI, qui représente un plan vertical qui doit partager le Navire suivant sa longueur en deux parties égales. La derniere condition n'est pas même si essentielle qu'on ne puisse s'en dispenser; car on pourroit sort bien terminer la courbe comme on voudroit, dans le point I de la quille où le couple doit être placé. De ce même point I on tire la tangente IH à la courbe du gabari, & la figure CFDHI du couple, est entiérement formée; on le travaille ensuite suivant ce patron,

Fie. 8. 8 on l'éleve en 0, comme on l'a déjà expliqué.

qu'on appelle l'Estain, dont la plus grande largeur AE, est à peu près les deux tiers du Bau du Navire, ou de la plus grande largeur du maître couple. Sa partie inférieure D est sixée & clouée à l'étambot au point D, & on lui donne une inclinaison DC qui me correspond à celle qu'on a donnée à l'étambot, asin que le point C se sixe à une piece de bois qui croise l'étambot, qu'on appelle

Liffe d'Hourdy.

(21.) Ces deux couples une fois déterminés, les anciens Conftructeurs trouvoient en avoir suffishment pour construire tous les autres, & même les Constructeurs de ce siecle qui ne se sont point occupés de la théorie de leur art, sont dans le même cas. Ils placent quatre regles, ou pieces de bois un peu épaisses, mais flexibles EF, qu'on appelle des Lisses, qui courent depuis les estains, ou depuis la poupe du Vaisseau, jusqu'à l'étrave, en embrassant le maître couple, & ils leur donnent la courbure que leur pratique leur a enseignée, en observant quelques proportions qu'ils ont apprises de leurs maîtres. Ils observent particuliérement de donner à la plus haute de ces lisses qui doit passer par les plus grandes largeurs que doivent avoir les couples, une certaine amplitude, ou ouverture, dans les points G & H, où doivent être placés les deux couples nommés Couples de Balancement, qui sont éloignés de chacune des deux extrêmités du Navire de la quatrieme partie de sa longueur \*; & ils propor-

<sup>\*</sup> Il y avoit sur ce point quesque variation parmi les Constructeurs, & sur-tout pour la situation

VARIÉTÉ INPINIE DANS LA CARENE DES NAVIRES. 17

donner au corps du Navire. En effet, il faut convenir que la position & la courbute de ces quatre lisses étant déterminées, toute la

figure du corps du Navire l'ost aussi presque entiérement.

(22.) Ils marquent ensuite sur la quille les points 3, 6, 9, 12, &c., & III, VI, IX, XII, &c. où doivent s'élever les autres couples, qui ordinairement sont placés à égale distance les uns des autres; & guidés par les lisses, ils prennent, avec des tablettes minces, la figure que doivent avoir les couples qui passent par ces différents points, en s'assujettissant à prendre toujours cette figure, dans un même plan perpendiculaire à la quille; & avec ces tablettes, ou patrons, ils construisent les couples, & les élevent ensuite perpendiculairement dans les points correspondants. Le corps du Navire se trouvant ainsi formé, il n'y a plus qu'à le couvrir de bordages, c'est-à-dire, à le border.

(23.) D'autres Constructeurs se sont plus avancés, & ont mis plus de précision dans leur pratique. Le gabari CFDE, dont nous venons de parler, leur sert à déterminer la figure de tous les couples compris entre les deux couples de balancement. Pour cela, ils déterminent d'abord, par une ligne comme IMN, la tonture qu'ils veulent donner au corps principal entre ces deux termes, & ils marquent sur de petites regles, ou tablettes A & B, l'élévation de cette ligne au-dessus de la quille, dans les points où doivent être placés chacun des couples. Ils déterminent pareillement, par la ligne NOP, la courbure que doit avoir le côté du Navire, ou la ligne du fort, entre les mêmes termes; & sur d'autres petites tablettes A', B', ils marquent les différences entre la largeur que doivent avoir chacun des couples, & celle que doit avoir le maître couple, qui est la plus grande, ou les différences entre les largeurs que termine la lisse la plus élevée EF \*\*. Ceci fait, & supposant qu'il soit question de décrire le couple 18, ils portent sur QC, la distance QA égale à la distance entre les points o & 18, prise sur la tablette A'; & menant la ligne AB parallele à QE, cette droite AB représentera le plan qui divise le couple en deux parties égales, & CFGDHL sera la partie du corps principal que doit former ce même couple.

Fre. 94

Fro. 8.

Fre. 135

Fre. rat

Fra. 8.

F16. 0

du couple de balancement de l'avant; cette variation étoit cependant très-petite. Quoi qu'il en soit, on voit que cette différence ne peut influer sur la description que l'Auteur fait de cette ancienne pratique des Constructeurs-

\*\* Les anciens Constructeurs Français appelloient ces secondes tablettes des Trébuchets.

<sup>\*</sup> Il paroît que le Lieutenant-Général D. Antonio de Guassaneta employoit cette espece de Construction; car dans son petit Ouvrage intitulé, Proporciones de las medidas mas esenciales... pour la Construction des Vaisseaux & Frégates de guerre, &c., on ne trouve que la description du maître couple & des estains, & nullement celle des autres couples.

PLANC, III,

Pour terminer ce couple qui doit aller jusqu'en B, LB étant égal à la tonture du corps principal qui répond au couple 18, laquelle est marquée sur la tablette A, on sait une autre tablette MR, dont la partie Mo est droite, & la partie oR courbe; & sur cette derniere partie on marque, à commencer du point o, les divisions 3, 6, 9, 12, &c. suivant les ordonnées d'une courbe quelconque, à volonté. Cette tablette ainsi divisée s'applique de maniere que son point 18 qui correspond au couple 18, tombe en B, & qu'elle soit tangente au gabari en D; & traçant ensuite la ligne DSB, cette ligne, avec la partie CFD, forme le contour entier du couple 18; c'est-à-dire que ce couple entier a la figure CFGDSB. On décrit, par le même procédé, les autres couples 3, 6, 9, 12, &c. & III, VI, IX, XII, &c., en observant que les distances QA, LB, & le point de division de la tablette MR soient ceux qui correspondent au couple qu'on veut décrire.

couples de balancement, on place les quatre lisses EF, comme auparavant, & à leur moyen, on détermine tous les couples compris entre le couple de balancement de l'arrière & l'estain, & entre le couple de los \* & l'étrave. Au lieu d'une nouvelle tablette MR, quelques Constructeurs ont coutume de saire usage du gabari même CFDE, qu'ils renversent en posant sa partie supérieure en bas; mais, par ce procédé, les revers deviennent extrêmement concaves, à cause de la grande courbure GDH, qu'a ordinairement le gabari, & que quelques-uns

conservent, par des raisons très-sondées.

(25.) Il y a des Constructeurs qui font quesques petits changements dans les procédés de la seconde pratique de Construction que nous venons d'expliquer; ces changements consistent en ce qu'ils ne sont point QA, ou LE, égale à la dissérence des plus grandes largeurs des couples, qu'on a marquées sur les tablettes A' & B'; ils exigent que HL soit beaucoup plus diminuée, asin que par-là les couples se resserent davantage par le bas. Pour cela, ils marquent la diminution que doit avoir HE, qui est ce qu'on appelle le Plat de la Varangue, par une ligne courbe QR, & prenant ses distances à la droite VX parallele à la quille; ils les portent sur des tablettes minces, semblables à celles dont nous avons parlé. Ils emploient donc ces nouvelles tablettes, au lieu des autres qui déterminoient,

comme

<sup>\*</sup> C'est le nom qu'on donne au couple de balancement de l'avant, parce qu'il répond, à peus près, au point du vent de la grande voile, lorsqu'elle est orientée au plus près. Quelques: Auteurs ont donné le nom de Couple de los de l'arrière au couple de balancement de l'arrière; mais cette dénomination ne paroît pas sort en usage, & avec raison; car elle est impropre.

VARIÉTÉ INFINIE DANS LA CARENE DES NAVIRES. 19

PLANC, III;

comme on l'a vu, les différences des plus grandes largeurs des couples; mais comme, après avoir appliqué la tablette MR, le couple se trouve avec une largeur beaucoup moindre que celle qui lui convient, ils sont tourner le gabari sur le point D, dans lequel il est tangent avec la tablette MR, jusqu'à ce que le point C sortant en dehors, le couple se trouve avec l'ouverture qu'il doit avoir \*; & dans cette position, on trace, comme ci-dessus, la ligne CFDSB, qui donne la figure du couple. On voit qu'en suivant cette méthode, les couples ne se terminent pas perpendiculairement à CQ, dans les points C des plus grandes largeurs, ou de la ligne du sort, & que la ligne de tonture du sond n'existe plus. Les Constructeurs Français emploient cette méthode, comme on peut le voir dans l'Architecture Navale de M. Duhamel, ( $I^{re}$ . Edit. pag. 194 & suiv.) où cet Auteur donne une pratique presque semblable. La premiere est celle des Constructeurs Anglais, c'est ce qu'ils nomment W hole moulding.

( 26.) Les Constructeurs ont travaillé d'après ces pratiques pendant beaucoup de siecles, & ce n'est que depuis peu de temps qu'ils se sont astreints dans cette partie, à former des Plans du corps du Navire, afin de corriger avec facilité, & sans une dépense considérable, les erreurs qu'ils peuvent appercevoir. Car il est bien certain que, dans les procédés de cette pratique, ne considérant aucune des sections horisontales du corps du Navire, qui sont cependant celles qu'on doit considérer avec l'attention la plus scrupuleuse. pour parvenir à connoître les résissances qui doivent avoir lieu dans le fluide, ni aucune des sections verticales des extrêmités du Navire, de la figure desquelles dépend, comme on le verra par la suite, la dureté, ou la douceur des mouvements du Navire, ils ne pouvoient absolument point remédier aux erreurs dans lesquelles de semblables omissions devoient les faire tomber. Après la Construction finie. ou du moins après les couples achevés & mis en place, les défauts s'appercevoient, & ils ne pouvoient se corriger sans occasionner une perte de bois considérable, en substituant d'autres pieces en place de celles d'où provenoient les défauts. La correction ne pouvoit donc le plus souvent avoir lieu que dans les Constructions suivantes. Ainsi on ne pouvoit faire quelques pas vers la perfection, qu'en perdant beaucoup de temps, & en faisant un grand nombre de mauvais Navires.

<sup>\*</sup> C'est ca mouvement qu'ils appelloient Trébuchements.

PLANC. III.

#### CHAPITRE III.

De la méthode pour tracer les Plans des Constructions dont dont on a parlé dans le Chapitre précédent.

Pour tracer les Plans des constructions dont on a parlé dans le Chapitre précédent, il est nécessaire de sçavoir que ce que les Constructeurs appellent Plans, ce sont les Projections ichnographiques & orthographiques du corps du Navire, ou des lignes qui le terminent. Le tracé des Plans consiste donc à sormer ces Projections d'après les regles que la Géométrie nous enseigne. Il est évident que ces Projections, saites avec l'exactitude nécessaire, sont suffisantes pour faire connoître les avantages & les inconvénients que peuvent produire les différentes lignes qui terminent le corps principal; car on est le maître de tracer autant de Projections qu'on voudra des lignes qu'on aura besoin de considérer.

(28.) Pour remplir cet objet, on doit tracer au moins trois Projections; la premiere sur un plan vertical parallele à la quille; la feconde sur un plan vertical qui coupe la quille à angle droit; & la troisieme ensin, sur un plan horisontal parallele à la même quille \*.

Nous supposerons la quille horisontale, parce que cette situation rend la description de la méthode, pour tracer ces trois Projections, plus facile à saisir & à exécuter, & qu'elle offre en même temps toutes les considérations qui sont essentielles. Comme le Navire, partagé suivant sa longueur, est composé de deux moitiés, qui sont & doivent être égales & semblables, par les raisons que nous avons déjà exposées (1.), il sussit d'en représenter une moitié dans les Projections, parce qu'avec une des moitiés, on a nécessairement le tout.

(29.) La quille étant placée avec deux de ses faces verticales, & les deux autres horisontales, il s'ensuit que, dans la Projection verticale parallele à la quille, on ne peut voir que la face verticale AB de la quille représentée par deux lignes paralleles, dont la distance exprime sa hauteur. L'étambot & l'étrave se projettent aussi dans le même plan vertical, & on n'en peut faire connoître que les deux saces les plus larges, de la maniere que l'exprime la Figure. Dans la Projection verticale perpendiculaire à la quille, le plan de Projection coupant la quille à angle droit, il s'ensuit que

...

<sup>\*</sup> Les deux premieres Projections sont orthographiques. & la troisieme est une Projection ichnographique; leurs descriptions sont sondées sur les mêmes principes.

PLANC, III.

la représentation est le quadrilatere rectangle HI formé de la hauteur & de l'épaisseur de la même quille. L'étambot & l'étrave ne se Fio. 10. voient que de profil, c'est-à-dire, par leur épaisseur, & sont représentés dans toute leur élévation par deux lignes parallèles, ou presque paralleles, dont la distance détermine l'épaisseur de ces deux pieces. Mais n'ayant à représenter que la moitié du Navire, si l'on suppose que FG est le plan qui le divise en deux parties égales. suivant sa longueur; la droite HK menée parallélement à FG, à une distance égale à la moitié de l'épaisseur de l'étambot, déterminera la moitié de cette piece dans le sens de l'épaisseur, & la parallele IL déterminera pareillement la moitié de l'étrave. On prend ce parti pour représenter, sur la partie gauche du Plan, seulement la moitié de la partie du Navire comprise depuis la poupe jusqu'au maître couple; & sur la partie droite, la moitié de l'autre partie comprise depuis le maître couple jusqu'à l'étrave, parce qu'à ce moyen on évite la confusion que produiroit la multiplicité des lignes qu'il faudroit tracer, si l'on en agissoit autrement. Dans la Projection horisontale parallele à la quille, le plan de projection étant parallele à celle-ci, elle est représentée dans toute sa longueur, & est terminée par la ligne AB parallele à VX, qui représente le plan qui divise le Navire dans toute, sa longueur en deux parties égales. Il en est de même de l'étambot LA, & de l'étrave BK, qui sont également vus de profil, & dont on voit les Projections LA, BK fur le prolongement de la quille.

(30.) Pour nous rendre plus faciles à saisir dans ce que nous avons à dire, nous appellerons Projection longitudinale \* la Projection verticale parallele à la quille; & Projection transversale, la Projection verticale qui coupe là quille à angle droit; & nous nommerons Projection horisontale, celle qui est horisontale & parallele à la quille \*\*.

(31.) Dans les Projections longitudinales & horisontales, tous les couples sont vus de profil, à cause que leurs plans sont perpendiculaires à la quille; par conféquent chacun d'eux doit être représenté par deux paralleles qui déterminent son épaisseur; mais cependant, pour éviter la confusion, nous nous conformerons à l'usage ordinaire, qui est de ne marquer qu'une seule face, ou un seul côté du couple:

\* C'est ce qu'on appelle ordinairement le Plan d'Élévation, ou simplement l'Élévation du Navire ; & forfqu'on veut y représenter les parties intérieures , on l'appelle aussi la Coupe Longitudinale.

<sup>\*\*</sup> Cette Projection transversale s'appelle affez communément la Coupe du Vaisseau, ou le Plan vertical des gabaris; & la Projection horisontale est ce qu'on nomme le Ptan hurisontal. C'est sur ce dernier plan qu'on représente les lignes d'eau & les lisses. Nous conserverons cependant les dénominations de l'Auteur.

ainsi nous les désignerons par une seule ligne. Par les points marqués sur la quille pour l'établissement des couples, on lui éleve des perpendiculaires, qui représentent, tant dans une Projection que dans l'autre, les prosils des couples qu'on veut tracer; mais comme on doit avoir grand soin d'éviter la consusion, on n'éleve ces perpendiculaires que des points 3, 6, 9, 12, &c. & III, VI, IX, XII, &c. ce qui suffit pour l'exactitude de la Construction, les couples intermédiaires, ou de Remplissage, pouvant se déterminer sacilement d'après ceux déjà déterminés, qu'on appelle Couples Principaux, ou, comme on l'a déjà dit, Couples de Levée. Il y a des Constructeurs qui se contentent d'élever des perpendiculaires de quatre en quatre couples; mais l'usage le plus commun & le meilleur est

(32.) Dans la Projection transversale, les couples sont représentés dans toute leur étendue, & suivant leur véritable figure; ou du moins tous ceux qui sont placés à angle droit sur la quille, lesquels sont le plus grand nombre, & même la totalité, si l'on en excepte seulement quelques-uns vers la poupe & vers la proue, & l'Estain CD, qui, comme on le voit, & comme on l'a déjà dit, (20.) a quelque

d'en élever de trois en trois : cette méthode est en esset beaucoup

inclinaison, & qui, par cette raison, ne peut être représenté par une ligne droite, même dans la Projection horisontale, mais par une

ligne courbe.

plus exacte.

(33.) La représentation des couples dans la Projection transversale est, sans contredit, la partie la plus intéressante, & celle à laquelle se réduit presque toute la Construction, puisque c'est la sigure des couples qui détermine celle de la Carene, & que de celle-c? dépendent toutes les qualités, bonnes ou mauvaises, du Navire. Pour les représenter, on peut commencer par décrire le maître couple: pour cela, on éleve les deux verticales MN, OP, éloignées l'une de l'autre de la plus grande largeur, ou du maître bau du Navire : & ayant marqué, sur ces verticales, les hauteurs MN, OP, de maniere que les points N & P soient ceux où le couple doit effectivement avoir sa plus grande largeur, hauteurs qui sont ordinairement depuis les trois huitiemes, ou un peu moins, jusqu'à la moitié entiere du bau, on tire les horisontales NQ, PR; c'est sur ces horisontales que doivent être les centres des arcs de cercle les plus élevés de ceux qui forment le contour du couple. Ayant fixé ensuite le plat que dois avoir la varangue du couple, c'est-à dire, la distance du point S, où doit commencer le plat, au plan GF, on menera les verticale ST. dans lesquelles doivent se trouver les centres des arcs qui doivent

# 14. 10.

F16. 8,

F14. 13.

Die. To

former le contour inférieur du même couple; mais, avant que de décrire ces arcs, il faut avoir déterminé l'élévation que le point S doit avoir au-dessus de l'horisontale MO qui passe par la face supérieure de la quille, laquelle élévation se nomme l'Aculement de la varangue. Cela fait, on décrit les deux arcs supérieur & inférieur, & on cherche ensuite le centre de l'arc intermédiaire qui doit les toucher, ou être tangent à l'un & à l'autre; & menant ensin les tangentes HS, IS, on aura tout le contour du couple, depuis sa

plus sa plus grande largeur jusqu'à la quille.

(34.) La position du centre des arcs, ou la longueur des rayons QN, TS des arcs supérieur & insérieur, de même que le centre & le rayon de l'arc intermédiaire, sont, comme on l'a vu, presque à la volonté du Constructeur; il les détermine d'après les qualités, ou la capacité qu'il veut donner à son Navire. Dans les Vaisseaux de guerre, la distance du point M, ou O, au couple, est, pour l'ordinaire, d'un tiers \* de la moitié MF du bau. Les Français font cependant cette distance beaucoup plus grande dans les Navires qui ne sont pas destinés à la charge; mais on verra dans la suite, & on a même déjà démontré, (Tome I. 771.) combien ils se trompent, lorsqu'ils pensent que le Vaisseau doit acquérir par là une marche plus avantageuse, ou comme les Marins s'expriment ordinairement, qu'il en deviendra meilleur Voilier. Pour le même objet, ils ont aussi coutume de faire l'élévation du point S, ou l'aculement très-grand. & la distance du même point S au plan GF, ou le plat de la varangue très-petit; mais ces deux pratiques tiennent à la même erreur de principe.

(35.) Les Constructeurs Anglais ont encore une attention particuliere à ce que le rayon TS ne soit pas très-grand, & cela pour
conserver une espece de rensement à l'arc inférieur, asin que la
tangente menée de la face inférieure de la quille au contour du
couple, ne le touche pas au-dessus de la piece principale avec la
quelle il est sormé, & qu'on appelle la Varangue: de cette maniere, si le Navire vient à échouer, comme, dans ce cas, il tombe
nécessairement sur un de ses côtés, il s'appuie sur cette varangue,
qui est, sans contredit, la plus sorte piece, & non sur les genoux

& les alonges qui sont les pieces qui lui sont unies.

<sup>\*</sup> Il y a là-dessus beaucoup de variété parmi les Constructeurs. Voyez, pour les dissérentes méthodes de tracer le maître couple, le Traité du Navire de M. Bonguer, ou l'Archite sure Navale de M. du Humel, ou bien encore l'Ouvrage de M. Vial du Clairbois, intitulé, Essai Géométrique & Pratique sur l'Architessure Navale. Toutes ces méthodes ont leurs avantages & leurs désauts, suivant l'objet auquel on destine le Navire Chacun peut facilement en imaginer qui seront aussi bonnes que celles qui sont prescrites dans ces dissérents Ouvrages.

PLANC. III.

& 13. F10. 10.

Fro. &

(36.) Le maître couple étant tracé, on transporte la hauteur des F.16. 10. points S & N(Fig. 10) aux points M & P(Fig. 8); & par ces points & S. on décrit les courbes paralleles IMN, GPH, qui terminent le relevement, les façons, ou la tonture du corps principal, & les hauteurs des plus grandes largeurs que doivent avoir les couples, depuis le couple de balancement G de l'arriere, jusqu'au couple de los H. On trace de

même dans la Projection horisontale, les courbes NOP, ODR, aussi paralleles, qui terminent la plus grande largeur des mêmes couples & le plat de leur varangue : & l'on commence d'abord par déterminer les points N & P, d'après les dimensions des deux couples de balancement, auxquelles on s'est arrêté. Les hauteurs au-dessus de la quille des

points, où la courbe NMI (Fig. 8) coupe les couples, se portent ensuire sur la Projection transversale, comme, par exemple, la hauteur correspondante au couple 18, se porte de l'horisontale MO

jusqu'au point V (Fig. 10); & par tous les points V déterminés F16. 10. de cette maniere, on menera des horisontales, qu'on fera respec-

tivement égales aux distances de la courbe QDR (Fig. 13), au plan F16 13. VX, qui divise le Navire en deux parties égales, c'est-à-dire, que dans le cas que nous avons pris pour exemple, on fera VW=QCF16. 10.

( Fig. 10 & 13 ).

(37.) Par tous les points V on élevera des verticales, ou, ce qui revient au même, on tirera des paralleles à FG, qu'on sera toutes égales à ST, & les extrêmités de ces lignes seront les centres desquels on décrira les arcs qui forment les contours inférieurs des couples. On portera pareillement sur la Projection transversale les hauteurs au-dessus de la quille, des points où la courbe GPH (Fig. 8) coupe les couples; par exemple, on portera celle qui correspond au couple 18, depuis l'horisontale MO (Fig. 10), jusqu'au poinc X. & par tous les points tels que X sinsi déterminés, on tirera des horisontales qu'on sera toutes égales à NO; & les extrêmités de ces lignes seront les centres d'où l'on décrira les arcs qui forment les contours supérieurs des couples. On joint ensuite ces deux arcs qui forment les parties supérieures & inférieures de chaque

couples de balancement, seront décrits. (38.) Les Revers se décrivent comme on l'a dit dans se Chapitre: précédent. Ayant formé une tablette de bois mince, d'à-peu-près une demi-ligne, ou d'un tiers de ligne d'épaisseur, & lui ayant donné

LEVELLE

couple, par un troisieme arc intermédiaire qui doit les toucher tous les deux, ou leur être tangent, & être égal à celui qu'on a employé dans la description du maître couple; & par ce procédé, tous les couples du corps principal du Navire, compris entre les deux

h figure MSR, on marque dessus les divisions 0, 3, 6, &c., & on procede ensuite de la maniere qui a été expliqué dans l'endroit cité.

(39.) Pour décrire tous les autres couples depuis le couple de balancement de l'arriere, jusqu'à l'estain, & depuis le couple de los jusqu'à l'étrave, on prolonge à l'œil, & presqu'à discrétion, les courbes PGE, PHF (Fig. 8), & ONE, OPF (Fig. 13), en terminant celles qui se rendent à la poupe, à la hauteur, & à la largeur de l'estain, ou à peu près, & celles qui se rendent à la proue sur l'étrave, presque à la même hauteur que celle où elles s'étoient terminées à la poupe; cependant quelques Constructeurs font cette élévation moindre. On porte ensuite toutes les largeurs des couples déterminées par la courbe NE, sur la Projection transversale (Fig. 10), depuis le plan GF jusqu'à la courbe XA. On porte pareillement toutes les hauteurs de la courbe GE (Fig. 8), depuis l'horisontale Fio. 8. MF jusqu'à la même courbe XA ( Fig. 10 ); & les intersections de ces Fig. 10. largeurs avec ces hauteurs, donnent les points de la courbe XA par lesquels doivent passer les contours des couples.

(40.) Avant donc marqué ces points, & ayant décrit à volonté l'estain ABCD, on tire les droites  $\alpha D$ ,  $\beta C$ ,  $\gamma B$ , pour représenter les trois lisses EF les plus basses (Fig. 8), en tâchant que ces trois lisses avec la courbe, ou la droite NXA (Fig. 10.), soient à peu près également distantes les unes des autres, & qu'elles coupent les couples le plus perpendiculairement qu'il sera possible. Les distances horisontales des points dans lesquels les lisses coupent les couples déjà décrits, au plan GF, se portent sur la Projection horisontale (Fig. 13), & déterminent les points où doivent passer les courbes HGI, SMIV, YTU; on trace donc ces courbes, & on les prolonge à discrétion jusqu'à l'estain & jusqu'à l'étrave, en observant de déterminer d'avance les points extrêmes F de la proue, en portant sur la Projection longitudinale (Fig. 8) les hauteurs des extrêmités des lisses prises dans la Projection transversale, & en abaissant les perpendiculaires EF, de ces points extrêmes qu'on prolonge jusques sur la Pro-

Fic. 10.

jection horisontale.

(41.) Ayant ainsi tracé toutes les lisses dans la Projection horisontale, on continuera en portant sur la Projection transversale les distances de la ligne VX (Fig. 13), aux points où ces lisses coupent les couples compris entre celui de balancement de l'arriere, & l'estain, & entre celui de los & l'étrave, en portant, dis-je, ces distances, depuis le plan GF jusqu'aux lisses correspondantes: après quoi il ne reste plus qu'à tracer les courbes qui passent par tous les points de chaque couple, & ils seront entiérement décrits.

(42.) Ce dernier point, qui pourroit paroître le plus facile, à en juger par la briéveté de l'explication que nous venons d'en donner. est cependant le plus difficile, & c'est sur lui que porte une des plus grandes difficultés de la pratique de la Construction. Car les points qu'on détermine ainsi pour chaque couple, ne sont pas toujours dans la disposition convenable, pour qu'en faisant passer une ligne courbe par tous ces points, cette courbe puisse former un couple régulier, exempt de tout jarret, de toute bosse, ou cavité trop subite; condition qui est cependant absolument nécessaire, par les raisons qu'on a déjà exposées, & par beaucoup d'autres, comme on le verra dans la suite. L'avantage de la Construction d'après les Plans faits & médités d'avance, sur la pratique aveugle que nous avons expliquée dans le Chapitre précédent, est que ces défauts peuvent se corriger facilement sur le papier, au lieu que par la routine des anciens Praticiens, ils sont presque sans remede, & l'on n'a presque aucune ressource pour les corriger \*. Aujourd'hui, pour faire cette correction, on revient à la Projection horisontale; on corrige la courbure des lisses, en leur donnant plus ou moins de capacité, suivant que paroissent l'exiger les défauts qu'on a remarqués, sur la Projection transversale, dans le contour des couples, & on les retrace de nouveau; on répete ces corrections deux, trois, ou même un plus grand nombre de fois, jusqu'à ce qu'on voie les couples prendre un contour qui convienne avec l'idée qu'on s'est faite de la figure qu'ils doivent avoir, & qu'enfin on ait atteint le but qu'on se propose, alors tout le tracé du Plan du corps principal est achevé.

(43.) Nous n'avons cependant point encore considéré un objet très-essentiel pour donner au Navire les qualités les plus parsaites, & qu'il importe le plus qu'il ait : car les principales lignes qu'il importe de considérer, pour ce qui concerne la marche du Navire, sont, sans contredit, les sections horisontales \*\*; & quoique l'examen de ces sections ne soit pas nécessaire pour la Construction, il devient indispensable pour l'objet dont il s'agit. En esset, il peut arriver, & il arrive même très-souvent, que les contours des couples paroissent avoir une courbure convenable, & malgré cela, les

lignes:

<sup>\*</sup> Car fors même qu'on entreprendroit de corriger les défants qu'on appercevroit après avoit mit les couples en place, ce qui, d'ailleurs, ne pourroit se faire sans une dépense excessive (26), en n'auroit encore presque aucune certitude de mieux réussir dans une seconde tentative.

Lorsque ces sections horisontales sont saites parallélement à la surface de l'eau, & non parallélement à la quille, on les appelle communément Plans de flottaison, & les lignes courbes qui en résultent sur la Projection horisontale, s'appellent des Lignes d'an, ou des lignes de flottaison. Nous nous servirons que quesois de ces dénominations pour les sections saites parallélement à la quille, parce que la différence des unes aux autres est très-petite (44).

lignes d'eau qui résultent des sections horisontales, ne laissent pas d'avoir Planc, III. des jarrèts, des bosses & des cavités, ce qui ne convient nullement, & ce qu'on ne sçauroit éviter avec trop de soin. Pour en être convaincu, il suffira de se rappeller que nous avons démontré ( Tome I.744.) qu'aucune ligne n'éprouve moins de résissance dans le fluide que la ligne droite, & qu'après la ligne droite, ce sont celles qui en approchent le plus. Pour procéder à cet examen, on trace, dans la Projection transversale, deux, trois, quatre, ou même un plus grand nombre de lignes horisontales telles que se, En (Fig. 10), & les largeurs comprises entre le plan GF & les points où ces lignes coupent les couples, se portent sur la Projection horisontale (Fig. 13.) sur chaque Fig. 13. couple correspondant depuis la ligne VX. On fait ensuite passer par tous les points qui se trouvent ainsi déterminés, les courbes aby, & SeZ, observant d'en marquer d'abord les extrêmités, en traçant, pour cela, les mêmes horisontales sur la Projection longitudinale (Fig 8.), & abaissant de leurs extrêmités des perpendiculaires Es, ax, yy, & ζζ, sur.la Projection horisontale (Fig. 13.). Les Projections horisontales de ces sections, c'est-à-dire, les lignes d'eau étant ainsi tracées, on examine avec attention leur courbure, & si on trouve qu'elle n'est pas suivie avec toute la régularité qu'on désire, & qui est nécessaire, on corrige de nouveau les lisses & les couples, jusqu'à ce qu'on trouve que le tout soit parfaitement conforme aux vues du Constructeur, aux regles & à la théorie qu'on expliquera ciaprès. Si l'on trouvoit, par exemple, que la cavité qu'on remarque à la ligne d'eau inférieure By, depuis le couple XVIII, jusqu'à son extrêmité y, ne convînt pas, on corrigeroit les deux lisses IF, WF, ainsi que les trois couples de la proue, comme on le voit, par les lignes ponctuées, qui coupent les lignes pleines (Fig. 10.), & de cette correction, il résulteroit celle de la ligne Fie 10. d'eau, dont il s'agit, comme on le voit par la ligne ponctuée

de la Fig. 13. (44.) Le plus grand nombre des Constructeurs exige que ces sections horisontales ne soient pas paralleles à la quilie, mais à la superficie même de l'eau; parce que, pour l'ordinaire, le Navire ne flotte pas ayant sa quille parallele à la superficie de l'eau. Cela doit être ainsi à la rigueur; mais la différence est si petite, qu'il est très-difficile, pour ne pas dire impossible, que des sections saites parallélement à la quille soient bien déterminées, tandis que celles qui seroient paralleles à la superficie de l'eau ne le seroient pas: aussi y a-t-il des Constructeurs qui ne se servent que des premieres.

(45.) Les Projections dont nous venons de parler, résultent, Томк И.

F16. 13.

comme on le voit, de la méthode que les Anglais appellent Whole moulding; la description de celle dont les Français sont usage, est absolument la même, une sois qu'on a tracé les couples compris entre celui de balancement de l'arriere & l'estain, & entre celui de los & l'étrave; mais, dans cette derniere méthode, on ne se sert point des lignes horisontales, comme VW, qui résultent de la distinction du corps principal & des revers: on ne se sert point non plus des horisontales, comme NQ, qui donnent les centres des arcs qui sorment le contour supérieur des couples compris entre ceux de balancement.

#### CHAPITRE IV.

De la maniere de décrire les Plans des Navires, suivant la méthode employée maintenant par les Constructeurs les plus instruits dans la théorie & dans la pratique.

(46.) LA Construction des Vaisseaux étoit dans l'état que nous venons de décrire, lorsque les Anglais firent, par leur méthode, un pas de plus vers la perfection; la Projection transversale même des couples l'indiquoit. Les arcs qui forment les contours supérieurs des couples compris entre celui de balancement de l'arriere & l'estain. ou entre le couple de lof & l'étrave, vont en diminuant graduellement, à proportion que celui de l'estain est plus petir, lequel ordre graduel n'a pas lieu dans les couples du milieu, puisque leurs arcs supérieurs sont tous égaux. Quoique ceci n'ait pas d'autre inconvénient que de donner au Navire la forme d'un corps cylindrique dans son milieu, & d'interrompre tout-à-coup cette figure, au couple de balancement de l'arriere, pour lui faire prendre celle d'une espece de corps conique, jusqu'à l'estain; cependant, comme on décrivoit alors les arcs supérieurs des couples compris entre celui de balancement de l'arriere, & l'estain, seulement par tâtonnement; il convenoit de chercher à les décrire avec ordre & régularité, puisqu'il se présentoit à la vue que ces arcs devoient diminuer suivant les sections d'un corps conique. Ainsi ils ne se contenterent pas de déterminer le centre des arcs de cercle pour pouvoir les décrire; mais ils donnerent au corps du Navire la forme d'un corps conique. non seulement depuis le couple de balancement de l'arriere jusqu'à l'estain, mais même à commencer du maître couple : c'est ce que les Anglais appellent former le corps du Navire par des arcs de cercle.

10000

#### DES PLANS SUIVANT LES CONSTRUCTEURS MODERNES. 29

Cette Méthode a encore sur l'autre l'avantage, qu'il n'est pas nécessaire de s'assujettir à saire diminuer le plat des varangues, comme les plus grandes largeurs des couples; c'est-à-dire qu'il n'est pas nécessaire que QDR soit parallele à NOP (Fig. 13.), ni que le relevement, ou la tonture IMN du corps principal soit nullement parallele à la ligne du fort GPH (Fig. 8.). La description de chacune de ces lignes reste à la volonté du Constructeur; ce qui lui donne plus de moyens de donner au corps du Vaisseau une sigure

plus avantageuse.

(47.) Voici comme il faut procéder pour jouir de cet avantage. Après avoir élevé, sur la quille, l'étambot & l'étrave, ainsi que toutes les perpendiculaires à la quille qui représentent les profils des couples. on décrit à volonté, ou suivant les mesures qu'on a arrêté d'employer, les deux courbes EGPHF, & IMN(Fig. 14 & 16), tant dans la Projection longitudinale, que dans l'horisontale. On décrit ensuite le maître couple dans la Projection transversale (Fig. 15.), comme on l'a enseigné (Chap. 3.), & l'on porte sur cette Projection toutes les hauteurs des points de la ligne EGPHF (Fig. 14.), de même que toutes ses largeurs (Fig. 16.), les intersections de toutes ces hauteurs & largeurs donneront tous les points des lignes courbes, ou droites EGP & PHF (Fig. 15.). On porte pareillement sur la même Projection toutes les hauteurs de la courbe IMN (Fig. 14.), & toutes ses largeurs (Fig. 16.), lesquelles donneront, par leurs intersections, tous les

points des lignes courbes, ou droites IM, MN.

(48.) Par tous les points des lignes EGP & PHF (Projection transversale), on tire des droites horisontales; c'est sur ces lignes que doivent se trouver les centres des arcs de cercles qui terminent le profil du contour supérieur des couples, puisqu'elles marquent la hauteur de leurs plus grandes largeurs. Pour trouver ces centres. on peut considérer la partie du corps du Navire terminée par ces arcs de cercle, comme un corps formé par la révolution d'une ligne quelconque autour d'un axe, comme de la ligne ABC autour de Fig. 87l'axe EX; & qu'après qu'il a été ainsi formé, on ait donné au tout une nouvelle courbure, au moyen d'un mouvement parallele de toutes ses parties, ou de tous ses points; de sorte que la courbe ABC se transforme dans la courbe DFC. Il est bien clair, dans ce cas, que l'axe EX se transformera dans la courbe GHX, & par conséquent que tous les centres sur lesquels les points de ABC ont tourné, se trouvent maintenant sur GHX, & que les distances des points de cette courbe à DFC seront les rayons avec lesquels on doit décrire les arcs de cercle qui formeront la Projection des fections du corps.

PLANC, III.

F16. 18i

PLAINE IV.

Les centres doivent par conséquent se trouver sur une ligne quelconque, droite ou courbe, telle que GHX, & la grandeur des rayons dépendra de sa courbure plus ou moins grande; ce que détermine la ligne DFC, & par conséquent la capacité plus ou moins grande des arcs de cercles qu'on décrira, de même que celle de tout le corps, en dépendra aussi.

Fie. 15.

(49.) Cela posé, Q étant le centre duquel on a décrit l'arc supérieur du maître couple, & A celui de l'arc semblable de l'estain, ou du couple 33, soit décrit une courbe quelconque AKQ, alors les points où cette courbe coupera les horisontales qu'on a tirées, seront les centres des arcs correspondants à chaque couple, & les distances horisontales de ces points à ceux que détermine la ligne EGP, seront les rayons avec lesquels ils doivent être décrits. Par une disposition tout-à-sait semblable, on décrira une autre courbe RST, qui passe par R, centre de l'arc supérieur qui termine le maître couple; cette ligne coupera toutes les horisontales qu'on a menées, & les points d'intersections seront pareillement les centres des arcs supérieurs des couples, dont les rayons seront les dis-

tances respectives de ces points à la ligne FHP.

(50.) Tous les arcs supérieurs étant décrits, on passe à la description des arcs inférieurs. Pour cela, on éleve des verticales de tous les points des lignes MI, MN, & on les fait toutes égales au rayon MB de l'arc inférieur du maître couple, & avec ces verticales comme rayons on décrit les arcs inférieurs. Il faut cependant observer que ceci n'a lieu que depuis le maître couple jusqu'à ceux de balancement : depuis ces derniers, en allant vers la poupe & vers la proue, les Constructeurs Anglais n'ont pas sçu faire usage du relevement, ou de la tonture du corps principal, ni de la longueur, ou amplitude, des plats des varangues: & quoique dans leurs plans ils continuent les lignes MI, MN, jusqu'à la poupe & jusqu'à la proue, comme s'il s'agissoit d'en saire usage, ils avouent eux-mêmes que cette prolongation leur est inutile. Avec le même arc intermédiaire qui a servi à unir les arcs supérieur & inférieur du maître couple, on unit pareillement les arcs supérieurs & inférieurs des autres couples, compris entre ceux de balancement; & par-là leurs contours se trouvent achevés, à l'exception de leurs revers.

(51.) Il est question maintenant d'achever le tracer de tous les autres couples de poupe & de proue, dont on n'a encore décrit que les arcs supérieurs. Pour y parvenir, on trace les lisses as, ps, et, de la maniere qu'on l'a enseigné, en parlant de la méthode

pratique: on porte de la Projection transversale à l'horisontale, tous les points dans lesquels ces lisses coupent les couples déjà décrits. & par tous les points que cette opération détermine, on trace la Projection de ces lisses, qu'on prolonge ensuite arbitrairement jusqu'à la poupe & jusqu'à la proue. On porte ensuite sur la Projection transversale, les différents points que ces Projections déterminent, c'est-à-dire, ceux où elles coupent les couples compris entre celui de balancement de l'arriere & la poupe, & entre celui de los & la proue, & par tous les points correspondants on fait passer des courbes qui sont la Projection des couples. Les mêmes lisses servent encore pour décrire tous les revers; mais en cela on court grand risque de se tromper beaucoup, à moins qu'on n'ait la précaution de tracer une lisse entre la lisse & la quille, car cette lisse & étant fort éloignée de la quille, on peut, dans l'espace intermédiaire, s'éloigner beaucoup du véritable trait du couple. On voit, par ce que nous venons de dire, que cette méthode est en substance, la même que celle que nous avons déjà décrite dans le Chapitre précédent, à l'exception, que dans celle dont il est ici question, on s'est avancé jusqu'à décrire méthodiquement les arcs supérieurs des couples, depuis la poupe jusqu'à la proue; ce qu'on ne faisoit dans le précédent, que pour ceux compris entre les couples de balancement. Cette dernière méthode a encore l'avantage de laisser les courbes IMN arbitraires, au lieu que dans Front l'autre elles devoient nécessairement être paralleles à GPH. Enfin, nous ajouterons encore ici que les Anglais, au lieu de terminer la poupe par le couple que nous appellons Couple d'Arcasse, ou l'Estain, & par conséquent par une surface plane, la terminent, ainsi que la proue, par une surface courbe, & cela pour les raisons que nous avons données Art. 3\*.

DES PLANS SULVANT LES CONSTRUCTEURS MODERNES 31

(52.) Pour produire cet effet, ils prolongent les lisses jusqu'à ce Fie. 15. qu'elles rencontrent l'étambot même OC, & la piece LD qui le traverse, que nous avons nommée Lisse d'Hourdy, comme on le voit aux points  $\zeta$ ,  $\Lambda$ ,  $\beta$ , & l'on procede comme auparavant. Au lieu de l'estain ils placent un autre couple LV, qui coupe obli- 15 & 16. quement la quille, son plan demeurant toujours vertical; & l'on trace

<sup>\*</sup> Nous ignorons si ce sont effectivement les Anglais qui ont commence à introduire cet usage Mais il est certain que cette pratique est usitée en France depuis très-long-temps, & que beaucoup. d'autres Nations terminent ainsi l'arriere de leur Vaisseau. Ce n'est pas seulement pour donner de la grace que cet usage a été adopté, comme quelqu'una l'ont pensé, mais aussi pour la solidité de . Cotte partie (3.).

la Projection de ce couple, en transportant les points où il coupe les lisses, comme on l'a pratiqué pour les autres : comme ce couple remplie l'office de l'estain, il conserve le même nom, car il n'en differe qu'en ce qu'on le place obliquement, ou qu'il est dévoyé, comme disent les Constructeurs. Un Navire qui a une poupe

de cette espece, est dit avoir le Cul rond.

(53.) Au reste, on rencontre, dans cette méthode de décrire le corps principal du Navire, presque les mêmes difficultés que dans la précédente; car, pour l'ordinaire, ce n'est qu'après bien des rentatives & des corrections, qu'on obtient les couples exempts de jarrets, de bosses, & de cavités subites: il est donc nécessaire de répéter plusieurs fois ces opérations, en corrigeant la Projection horisontale des lisses, jusqu'à ce que les couples soient exempts de tous ces défauts dans la Projection transversale. Au contraire, si après les descriptions des couples les lisses paroissent avoir quelque défaux dans la Projection horisontale, comme, par exemple, si on leur trouvoit une convexité démesurée, depuis le couple 27, en allant vers la poupe, on les corrigeroit, comme on le voit par les lignes ponctuées (Projection horisontale), & il en résulteroit les corrections qui font indiquées par les lignes ponctuées dans les Pro-

jections longitudinale & transversale.

(14) On abrégera beaucoup la longueur & le travail de ces tâtonnements, si avant de continuer à volonté la Projection horisontale des lisses, on décrit un couple quelconque, comme, par exemple, le couple 30, ou le couple XXIV; car en portant sur la Projection horisontale les points d'intersections du contour de ce couple avec les lisses, on aura, à très-peu-près, les points par où doit passer la prolongation des courbes, ou des Projections horisontales des lisses. Après que tous les couples sont tracés à la satisfaction du Constructeur, il passe à la Projection des sections horifontales of, xx, fur la Projection horifontale, ce qui donne les lignes d'eau (y), xµx; & ayant examiné ces dernieres avec la même attention, s'il trouve qu'elles conviennent également avec ses intentions, il a atteint son but, & son ouvrage se trouve parfait: mais jusqu'à ce qu'il soit parvenu à cette fin, il doit revenir sans cesse, tant sur les lisses que sur les couples, & répéter toutes les corrections jusqu'à ce que le tout ait acquis la perfection nécessaire.

(55.) Tel est le point où jusqu'à ce jour les Anglais ont poussé l'art de la Construction. Les Constructeurs Français ont pris un chemin tout contraire: voyant que par l'ancienne méthode il n'y avoit que la partie du corps du Vaisseau comprise depuis le couple DES PLANS SUIVANT LES CONSTRUCTEURS MODERNES, 33

de lof jusqu'à celui de balancement de l'arriere, qui sût décrite avec régularité, & que le reste s'exécutoit par des tâtonnements avec les lisses; ils se sont déterminés à abandonner ces regles, qui les assujettissoient en partie, & à l'exception du maître couple, ils ont

pris le parti de décrire tous les autres par tâtonnement.

( 56.) L'étambot & l'étrave étant élevés sur la quille, de même que toutes les perpendiculaires qui représentent le profil des couples, on décrit, sur la projection transversale, le maître couple Paye Mex P. Pestain Εξπζ, & l'on tire les lisses PGE, aξ, γπ, εζ de la poupe. celles de la proue PBF, as, ¿p, eu, qui se terminent à l'étrave. On divise ensuite ces lisses selon les ordonnées d'une courbe quelconque: si, par exemple, les divisions suivent la proportion des nombres quarrés, 1,4,9, 16, 25, 36, 49, &c., comme dans la lisse &, la courbe sera une Parabole \*. Si, ayant élevé sur la ligne AP des perpendiculaires également distantes les unes des autres, on fait AE=PE, & qu'ensuite on décrive l'arc de cercle PGE, auquel AP soit tangente en P, si l'on porte sur la lisse les ordonnées terminées par l'arc. dans ce cas, la courbe sera une portion d'Ellipse \*\*. Enfin, si l'on fait la distance des points B, C, D, H, &c. à la perpendiculaire IK, moitiés les unes des autres, dans ce cas, la courbe fera une Logarithmique \*\*\*. En un mot, quelle que soit la proportion qu'on adopte pour la division des lisses, on en fait toujours usage de la maniere suivante. On transporte tous les points ainsi déterminés sur la Projection horisontale, & par tous les points que ces opérations sournissent on fait passer des courbes qu'on termine dans leurs points corrrespondants E,  $\xi$ ,  $\pi$ ,  $\zeta$ . Si ces courbes sont bien suivies, si elles ont toute la régularité que le Constructeur desire, de même que celles qu'on a fait passer par tous les points des mêmes lisses dans la Projection transversale, lesquelles formeront le vrai contour des couples, l'ouvrage sera entiétement terminé. Si, au contraire, les courbes n'avoient pas la régularité nécessaire, comme il arrive ordinairement dans les derniers couples de poupe & de proue, on les corrigera suivant son goût, une, deux, ou un plus grand nombre de fois, jusqu'à ce qu'elles soient exemptes de jartets, de bosses, ou de concavités subites. Si l'on observe, par exemple, que les couples XXIV Fu, 196

PEANS. V.

<sup>\*</sup> Voyez, pour la démonstration, le Cours de Mathématiques de M. Bezout, Troisieme Partie, Article 360 ou 366.

<sup>\*\*</sup> Ibid. Article 196 ou 304.

<sup>\*\*\*</sup> Car les ordonnées de la courbe seront en proportion géometrique, tandis les abscisses sont conjours ici en proportion arithmétique. Voyez l'Ouvrage cité, Quatrieme Partie, Article 30.

34

PBANC. III. E10. 19. & XXIV de proue soient extraordinairement concaves dans leur partie inférieure, on les corrigera, comme les lignes ponctuées le sont voir dans la Figure.

Fie. 19.

(57.) Après que tous les couples sont déterminés à la satisfaction de l'Artiste, on trace les sections horisontales ab, xx (Fig. 19.), sur la Projection horisontale, pour avoir les lignes d'eau ζηθ, πμλ (Fig. 20.). Lorsque ces dernieres sont parfaitement d'accord avec leurs intersections, l'ouvrage est entiérement persectionné; dans le cas contraire, il faut revenir, tant sur les lisses que sur les couples, pour les corriger. & répéter ces corrections jusqu'à ce qu'on ait rendu le tout parfaitement d'accord. Si, après avoir terminé l'ouvrage, on vouloit de plus que la poupe se terminât par une surface courbe, & non par un estain \* absolument plane; c'est-à-dire, si l'on vouloit que le Vaisseau eût un Cul rond, on prolongeroit, dans la Projection transversale, les lisses az, ym, jusqu'en & & A, & ces points de la lisse d'Hourdi & l'étambot se transporteroient sur les Projections horisontale & longitudinale; ensuite on feroit passer, par les points qu'ils décermineroient, la continuation des lisses, comme on le voit par les lignes qui s'entrecoupent. Leurs intersections avec les couples se transportent sur la Projection transversale, & par les points que cette opération détermine, on décrit les courbes qui, comme on voit, coupent les précédentes, & l'on a, par ce moyen, les couples correspondants à la poupe courbe.

cais les plus expérimentés. Une pratique suivie leur a donné un coup-d'œil si juste pour décrire les courbes qui représentent les lisses & les couples, qu'ils parviennent après très-peu de tâtonnements, à donner à ces courbes la persection nécessaire, & à remplir leurs intentions. Il n'en est pas ainsi de ceux qui ne sont pas aussi versés dans la pratique, cela leur paroît un peu difficile, & très-ra-rement parviennent-ils à des couples d'un contour parsait; mais ils remédient à ce désaut par un moyen facile & sûr, pour diviser les lisses dans la Projection transversale, afin d'avoir les points de di-

vision par lesquels les couples doivent passer.

#16. 19a

Fie. 29.

(59.) Ayant divisé la lisse la plus basse  $\xi$ , suivant la proportion des nombres quarrés, ils divisent la plus haute PGE, suivant les ordonnées également distantes de l'arc PGE, auquel la droite AP est tangente en P. En observant de donner à AP, à peu près

une

<sup>\*</sup> C'est ce que les Espagnols appellent Popa de Cuchagro, sans doute à cause de la ressemblance de cette partie avec le dos du cuilleron d'une cuiller.

DES PLANS SUIVANT LES CONSTRUCTEURS MODERNES.35 une fois & demi, ou deux fois la longueur de AE, ou de son égale PE. Ayant ainsi divisé cette lisse, on la porte en EP, avec fes divisions, & l'on forme sur EP comme base, le triangle EAP, par le sommet duquel, & par les points de division de EP, on mene les droites, ou rayons Ax, A33, A30, A27,&c. Menant, après cela, les droites  $\pi \gamma$ , ag, paralleles à EP, & égales aux deux lisses  $\pi \gamma$ , az, les divisions marquées sur ces lignes par les droites menées du sommet A du triangle, donneront les divisions correspondantes de ces deux lisses. Ces points ainsi fixés sur les lisses, il ne s'agir plus que de tracer des courbes qui, passant par les points correspondants, détermineront le vrai contour des couples. Telle en la pratique de quelques Constructeurs; d'autres veulent que la lisse la plus basse ¿, soit aussi divisée par le triangle  $\pi A_{\gamma}$ . D'autres exigent que les lisses & & \pi\gamma, ne soient pas portées parallélement à la ligne EP, mais quelles aient quelque inclinaison; mais tout ceci n'aboutit qu'à donner plus, ou moins, de capacité aux couples, & peut servir pour y faire les changements qu'on juge à propos. Si, par exemple, les angles Aza, Arry, devenoient plus aigus, il Fic. 24 est clair que les divisions des lisses at & ym, s'approcheroient davantage de a & de y, & par conséquent les couples auroient plus de capacité: on doit entendre la même chose de quelqu'autre division que ce soit; ensorte qu'il n'est pas nécessaire d'attacher une grande importance à ces pratiques particulieres, dont le réfultat ne sera jamais que de donner au corps du Navire plus ou moins de c apacité.

(60.) Si, après cette opération, les couples se trouvent conformes aux idées du Constructeur, l'ouvrage sera fini, à moins que les sections horifontales ne s'accordent pas avec le reste, ou ne soient pas à son gré; dans ce cas, il faut changer les divisions de quelqu'une des lisses az, ra, ou de la lisse ez, & recommencer le tracer de ces sections jusqu'à ce que le tout soit parfaitement d'accord. Si l'on ne pratique pas ces corrections, il arrivera rarement que les conrours des couples soient exempts de jarrets, de bosses, & de con-

cavités subites.

(61.) Si l'estain n'est pas éloigné du couple 33, d'autant que les autres couples sont éloignés entr'eux, la ligne AE (Fig. 21.) ne doit pas aussi être éloignée de la premiere perpendiculaire, de la même quantité que les autres perpendiculaires sont éloignées entr'elles; alors la distance de couple à couple, doit être à la distance du couple 33 au point E (Fig. 18.), comme la distance de perpendiculaire à perpendiculaire (Fig. 21.), est à la distance de la li-TOME II.

PLANC. V. Fia. 13.

gne AE à la premiere perpendiculaire qui la suit: on doit entendre la même chose des autres points  $\xi$ ,  $\pi$ . PLANC. V.

(62.) Pour la division des lisses de proue ασ, γφ, ω, on forme un autre triangle dont on divise la base suivant la proportion des nombres quarrés 1, 4, 9, 16, &c., ou suivant les ordonnées d'une autre courbe quelconque; & après avoir mené, par le sommet A. les lignes  $A\omega$ ,  $A\varphi$ ,  $A\sigma$ , qui soient éloignées de la droite AXXVII, proportionnellement à ce que ces mêmes points sont éloignés du couple XXVII, on appliquera sur le triangle les lignes ea, yo. ao, respectivement égales aux lisses quelles représentent, en observant de leur donner, avec la base, l'obliquité qui paroîtra la plus convenable, pour que de leurs divisions il résulte des couples dont les contours soient réguliers & bien suivis. On décrit ensuite. ou même auparavant, la Logarithmique PHF: pour cela on forme le rectangle PoFA, & ayant divisé la ligne PA en neuf parties égales, on éleve des perpendiculaires par toutes les divisions, & on fait la premiere BC = AF, la seconde DG = BC, & ainsi de suite jusqu'à la derniere division: saisant ensuite passer une courbe par les extrêmités de toutes ces perpendiculaires, cette courbe sera la Logarithmique, dont la Projection doit se porter sur la droite. ou courbe, PBF. Toutes les lisses de la proue étant ainsi divisées. on fait passer par les points de division des courbes qui forment le contour des couples: & l'on pratique ensuite sur ces couples les corrections qu'on a déjà expliquées, si l'on juge qu'elles soient nécessaires.

(63.) Les distances proportionnelles des points  $\omega$ ,  $\varphi$ ,  $\sigma$ , à la droite AXXVII, ne doivent pas être établies relativement à la distance de la droite AXXVII, à la droite AXXIV, comme le font quelques Auteurs \*; mais relativement à la distance de la droite AXXVII à la droite AXXX, qui est plus grande que la précédente; & même, si ces points combent entre les couples XXX & XXXIII, comme il arrive dans la Figure, les relations des parties comprises entre ces couples, doivent se déterminer relativement à la distance de la droite AXXX, à la droite AXXXIII; & encore cette méthode n'est-elle pas sure, elle donneroit de l'erreur si la courbure des lignes étoit très-grande. La vraie méthode pour trouver, par exemple, la position de la droite Ap, est de mesurer la distance du couple XXVII au point o, dans les Projections longitudinale ou horisontale; supposant ensuite cette distance = n, &

<sup>\*</sup> Voyez l'Architesture Navale de M. Duhamel, page 219, dans la premiere Edition, & 227 dans la seconde.

prenant l'unité pour exprimer la distance d'un couple à l'autre, la distance de la droite  $A\varphi$  au point o, sera  $= (9+n)^2$ , ou celle de la même droite à la droite  $AXXVII = 18n + n^2$ ; de cette sorte, si l'on avoit  $n = \frac{7}{3}$ , cette distance seroit à fort peu près = 277.

(64.) Cette méthode de projetter les couples, a non-seulement l'avantage de faciliter les tentatives, mais encore celui d'assurer de la courbure parfaite des lisses; mais avec tout cela, on n'est pas sur que les contours des couples se trouvent décrits avec la perfection nécessaire, & que les sections horisontales se trouvent d'accord avec le reste, comme on le désireroit. Il est nécessaire, comme dans les autres méthodes, d'en venir aux tâtonnements, & , ce qui est plus, il est nécessaire de répéter les corrections beaucoup de fois, même pour les couples compris entre ceux de balancement. En outre, quoique les couples décrits sur la Projection transversale, & les lisses sur l'horisontale, paroissent les uns & les autres avoir toute la perfection réquise, il n'y a pas pour cela de certitude qu'ils l'aient effectivement; car les points des couples compris entre les lisses, dans la Projection transversale, peuvent ne pas correspondre à ceux de l'horisontale. Pour prévenir cet inconvénient, il est nécessaire de doubler, ou de tripler, les lisies, & dans ce cas, les tâtonnements se multiplient encore, parce qu'on ne connoît pas la relation que doivent avoir entr'elles les divisions de chaque lisse, pour que le contour des couples soit régulier & parfait. On évite tous ces défauts en décrivant les couples par des arcs de cercle, comme le pratiquent les Anglais; mais ceux-ci n'ont obtenu cet avantage que pour la partie du corps principal du Navire, comprise entre les couples de balancement; depuis ceux-ci jusqu'à la proue & jusqu'à la poupe, ils en sont réduits aux tâtonnements, il en est de même pour tous les revers; de sorte que cette méthode n'est exempte qu'en partie de tâtonnements, & qu'il reste encore bien des difficultés. Nous allons donner dans le Chapitre suivant, une méthode qui n'en laissera subsister absolument aucune.

#### CHAPITRE V.

De la maniere de décrire géométriquement le corps du Navire, & tous les Couples, par des arcs de cercle.

(65.) Comme on n'a considéré jusqu'ici les moyens de tracer les

<sup>\*</sup> Car cette distance est =  $(9+n)^2-9^2=18n+n^2$ , Cela est de toute évidence; car d'abord

38

PLANC. II.

Plans du corps du Navire, qu'autant qu'on y peut parvenir par des essais & des tâtonnements, & nullement par les moyens que la Géométrie nous offre; il est nécessaire que nous entrions dans l'examen des secours que cette science peut sournir; l'utilité qui en peut résulter dédommagera amplement de la peine dont ce travail peut être

fusceptible. Si le corps du Navire étoit un Ellipsorde parfait, ou s'il étoit composé de deux demi-ellipsoïdes réunis dans le plan du maître-couple. il est clair que la méthode de décrire le contour de tous les couples. sur la Projection transversale, se présenteroit très-facilement, puisqu'ils seroient tous des cercles. Ce seroit la même chose, si le corps du Navire étoit formé par la révolution d'une courbe quelconque autour d'un axe; mais l'expérience a toujours manifesté qu'un tel corps ne convient point du tout avec la figure qu'il faut donner aux Navires; & il ne convient pas davantage avec celle que la théorie. nous indique; car elle est en ceci parfaitement d'accord avec l'expérience, comme on le verra ci-après. Le maître couple se réduiroit donc à un seul cercle, ainsi que les autres couples; & quoique; dans cette disposition, il y est l'inconvénient de faire comprendre aux couples trop peu d'espace, ce qui feroit que le Navire manqueroit de capacité, il est évident qu'on pourroit y apporter remede, en accompagnant chaque portion circulaire, d'une ligne droite qui marquât sa partie inférieure, ou la varangue qu'il lui convient d'avoir; de cette sorte la moitié du corps principal du Navire seroit sormée de la révolution d'une courbe quelconque autour d'un axe, & d'un plan auquel on donneroit la courbure nécessaire pour qu'il sût tangent au corps formé par la révolution de la courbe. Mais tout cela ne seroie pas encore suffifant : les cercles qui formeroient le contour des couples, auroient tous leur plus grande largeur à la même hauteur, puisque l'axe de révolution doit être parallele à la quille, attendu que. sans ce parallélisme, les sections du corps qui marquent les couples, & qui sont, par conséquent, perpendiculaires à la quille, ne feroient pas des cercles.

Pour cela, après que le corps est formé, il ne faut que donner à l'axe une courbure particuliere, dans le sens d'un plan vertical qui passe par la quille: c'est-à-dire que, EX étant l'axe de révolution, EMX la section longitudinale, ou verticale du corps qui passe par

qu'on emploie la division suivant la proportion des nombres quarrés, il saut que les parties des lisses qu'on doit diviser, le soient aussi suivant cette proportion.

Description Géométrique du corps du Navire. 39

la quille, il ne faudra que donner à l'axe EX, & avec lui à tout le corps du Navire, la courbure APB, le point E, passant verticalement en A, le point C en D, le point F en G, &c.; & pareillement le point H passant en I, le point K en L, &c. Par cette disposition il est évident qu'on remédie à l'inconvénient de ce que toutes les plus grandes largeurs des couples se trouvoient dans le plan horisontal passant par l'axe EX, sans que, pour cela, les sections du corps qui représentent les couples aient éprouvé aucune altération, c'est-à-dire, sans qu'elles aient cessé d'être circulaires; parce que chacune de ces sections en particulier a été transportée en entier d'un mouvement vertical, égal à celui qu'on a donné à l'axe dans son point correspondant.

(67.) Mais ce remede ne sussit pas encore, il est nécessaire d'avoir recours à un autre non moins important. Comme l'axe doit être toujours parallele à la quille, sans quoi, comme nous venons de le dire, les sections qui désignent les couples ne seroient pas circulaires, toutes ces sections auront par conséquent la même varangue; & le relevement, ou l'aculement, qu'on pourroit donner à celles-ci dans les derniers couples de la poupe, devroit être trèspetit, afin qu'ils devinssent tels que l'exige l'avantage du gouvernail, comme on le verra par la suite. Il doit donc en résulter que les couples de poupe, n'auront pas les largeurs nécessaires, tant pour la manœuvre de la barre du gouvernail, que pour l'emplacement & le service de l'artillerie. Il se présente de semblables difficultés à la proue, parce que jusqu'au dernier couple de cette partie auroit une

varangue plate, & il seroit excessivement ample.

(68.) Le remede à ces inconvénients se présente encore avec la Fig. 452 même facilité que ci-dessus; il ne faut que donner à l'axe EX, & avec cet axe à tout le corps, un mouvement horisontal perpendiculaire à la quille; c'est-à dire, en saisant passer le point E en A, le point C en D, le point F en G, de même que le point H en I, le point R en L, &c.; & à la proue, au contraire, en faisant passer le point X en B, le point N en O, le point Q en R, &c. Car il est clair que, par ce procédé, on remédie aux inconvénients en question, & qu'on n'altere nullement les sections qui représentent les couples; ce sont toujours les mêmes cercles, & leurs centres se trouvent tous sur la ligne courbe ADG, &c. à laquelle l'axe se trouve réduit par les deux mouvements vertical & horisontal, & leurs rayons CH, FK, ou DI, GL, &c. demeurent les mêmes qu'auparavant.

(69.) Comme ces mouvements sont arbitraires, il s'ensuit que

les courbures qu'on doit donner à l'axe le sont aussi \*; mais cet axe doit toujours être une ligne courbe : sans cela, les côtés du Navire ne seroient pas courbes; ainsi, en disposant l'axe en ligne courbe, non seulement les côtés le seront aussi, mais, quelque section qu'on fasse du corps du Navire, soit verticale, horisontale, ou oblique. sera toujours une courbe, continue & parfaite, ensorte qu'il ne sera pas nécessaire d'avoir recours à des tâtonnements pour scavoir

avec certitude qu'elles le seront.

(70.) Il ne nous reste plus maintenant que de considérer les revers. ou les façons, pour que le Vaisseau & tous ses couples de la poupe à la proue, soient entiérement décrits. Les revers peuvent être également les fections d'un autre corps formé par la révolution d'une courbe autour d'un axe parallele à la quille, lequel on rend tangent au corps principal & à la quille, ou au plan vertical BZ, qui coïncide avec elle, & divise le Vaisseau en deux parties égales, en lui donnant deux mouvements, l'un horisontal, & l'autre vertical. Les centres S, T, U, V, &c. desquels on décrit les revers, se trouveront par conséquent dans une ligne courbe, & la concavité plus ou moins grande desdits revers dépendra de la courbure de cette ligne, ou des mouvements, vertical & horifontal, qu'on aura donnés à l'axe; mais quel que soit le mouvement donné à l'axe, la section faite par les lisses sera toujours une courbe continue & parsaite.

FIG. 24.

(71.) On décrira donc arbitrairement la courbe ASTUV, &c., pour représenter la coughure verticale donnée à l'axe, observant qu'elle soit tangente à la quille, & à l'étambot au point A où celle-ci s'unit avec la lisse d'hourdy. Les intersections de cette courbe avec les couples seront les centres des cercles qui doivent sormer les revers; ainsi on portera sur la Projection transversale les hauteurs de ces intersections au-dessus de la quille. Considérant ensuite que le corps formé par les revers doit être tangent au corps principal que termine la courbe AILM, on verra que les distances des points de cette courbe, à la courbe ASTUV, &c, seront les rayons avec lesquels il faut décrire les arcs circulaires qui forment les revers. Prenant donc ces distances, on les portera horisontalement de la ligne BZ, aux points S, T, U, V, &c., & de ces points comme centre, on décrira ces mêmes revers, qui seront non-seulement tangents au corps principal, mais aussi à la ligne BZ. On décrira, par le même procédé, les revers de la proue: & si l'étrave

<sup>\*</sup> Cela dépend des qualités qu'on veut donner au Navire : ainsi il faut nécessairement de l'expérience pour faire le choix de la courbure qui convient à l'objet qu'on se propose.

DESCRIPTION GEOMÉTRIQUE DU CORPS DU NAVIRE. 41 est tangente à la quille, on pourra se servir de l'une & de l'autre, pour désigner la tonture, ou le relevement qu'on doit donner à l'axe; de sorte qu'elles termineront les hauteurs des centres desquels il faut

décrire les revers. Si l'étrave n'est pas tangente à la quille, on l'unira avec elle par un arc qui soit tangent à l'une & à l'autre, & dont la courbure soit douce, asin de détruire le coude qu'elles sorment à

leur réunion.

(72.) Ces regles bien entendues fournissent un moyen facile pour décrire, ou pour projetter les couples, tant pour le corps principal, que pour les revers, non seulement avec un arc de cercle, mais avec deux, trois, ou même avec un plus grand nombre, si on le juge nécessaire. La pratique rend indispensable l'usage de plusieurs arcs de cercle, parce qu'avec un seul arc, les varangues sont terminées de maniere qu'elles deviennent plus grandes que celles du maître couple; & il ne reste que peu de liberté au Constructeur pour corriger son ouvrage, lorsque les sections horisontales ne correspondent pas à ses intentions; en outre, dans cette méthode, les revers se trouvent avoir beaucoup de concavité, ce qu'il faut éviter,

comme nous l'avons déja dit.

(73.) La maniere de décrire le total des couples, & le corps principal, avec trois arcs de cercle, comme on en a tracé quelques-uns dans les Chapitres précédents, se réduit donc à joindre au corps formé par la révolution d'une courbe autour d'un axe, deux autres corps formés par de semblables révolutions, & qui soient tangents entre eux; c'est-à-dire, qu'ayant déterminé le relevement, ou l'aculement, & la grandeur que doivent avoir les varangues, on leur joindra un corps qui leur soit tangent, & ensuite entre celui-ci & le corps le plus élevé, on en insérera un troisieme qui les touche tous deux. Tous les centres des arcs des sections qui expriment les contours des couples, se trouveront, pour les raisons qu'on a déjà exposées, dans une ligne courbe, & leurs rayons seront les mêmes que ceux qu'ils avoient dans le corps formé par la révolution de l'autre courbe.

Ayant élevé, sur la quille, l'étambot & l'étrave de meme que toutes les perpendiculaires qui doivent représenter les prosils des couples, on décrira, suivant les mesures qu'on aura déterminé d'employer, les deux courbes EGPHF, & EIMNF sur la Projection longitudinale, & leur correspondante EGPHF, & VIMNF sur l'horisontale. Ayant décrit ensuite le contour du maître couple sur la Projection transversale, comme on l'a dit dans les Chapitres précédents, on transportera sur cette Projection tous les points des

Fig. 27;

PLANC, VI.

courbes ci-dessus, &, par tous ces points, on menera des horisontales comme PQ, GK, &c., ML, IA, &c., & les verticales MB, 1X, &c. C'est dans ces dernieres que doivent se trouver les centres des arcs du corps le plus bas des trois qui doivent être tangents entr'eux, comme les centres des arcs du corps le plus élevé doivent se trouver dans les horisontales PQ, GK, &c. Ainsi, ayant décrit à volonté les courbes QKE, BXY, leurs intersections avec les horisontales & verticales, donneront les centres des arcs circulaires Pa, GE, &c., & Me, In, &c.; de même que les distances QP, KG, &c., & BM, XI, &c., donneront les rayons avec lesquels ces arcs doivent être décrits. Ces arcs étant donc décrits, on a déjà les deux corps supérieur & inférieur, il ne reste plus qu'à trouver un corps intermédiaire qui leur soit tangent : or, on peut déterminer ce corps en décrivant des cercles égaux au cercle correspondant du maître couple; c'est-à-dire, en les décrivant tous avec le rayon qui a servi à décrire l'arc intermédiaire as du maître couple, & en observant que ces arcs soient tangents à leurs correspondants supérieur & inférieur : c'est ainsi qu'a été décrit l'arc Ex. &c. En suivant ce procédé, le corps principal du Navire se trouve entiérement tracé.

(75) Si en décrivant tous les arcs intermédiaires avec des rayons égaux à celui qui a servi à décrire l'arc ae, on s'appercevoit que le corps du Navire devînt un peu trop plein, ou trop taillé, re-lativement aux intentions qu'on auroit dans cette Construction; on pourroit alors décrire ces arcs avec des rayons qui augmenteroient, ou deminueroient suivant les ordonnées d'une courbe quelconque.

Fic. 29.

17.

(76.) Pour décrire ensuite les revers, & éviter l'inconvénient des concavités excessives qui ont lieu en les décrivant avec un seul corps tangent au corps principal, & au plan LO qui divise le Navire suivant sa longueur en deux parties égales, on les décrira de même par deux autres corps tangents entreux, au corps principal, & au plan LO. Ayant donc décrit à discrétion les deux courbes EAK, DBL, qui, s'approchant peu à peu de la quille. parviennent avec douceur à lui être tangentes; la premiere touchant l'étambot par son autre extrêmité; & la seconde étant tangente à la verticale, qui passe par la lisse d'hourdy. La premiere de ces courbes déterminera la hauteur à laquelle doivent se trouver les centres des arcs du corps inférieur; & les distances entre les deux courbes seront les rayons avec lesquels les mêmes arcs doivent être décrits. Portant donc, d'après cela, les hauteurs A 33, S 30, Q 27. &c., sur la Projection transversale, & menant par ces hauteurs les droites

DESCRIPTION GÉOMÉTRIQUE DU CORPS DU NAVIRE. 47 droites  $\theta \lambda$ ,  $\mu \gamma$ ,  $\pi \phi$ , &c.; on prendra sur ces lignes les distances Al, yu, or, &c., égales à AO, TS, BQ, &c. (Fig. 27.), &c avec ces lignes comme rayons, & des points  $\theta$ ,  $\mu$ ,  $\varpi$ , &c. comme centres, on décrira les arcs AA, 70, 60, lesquels formerone les parties inférieures des revers. Pour avoir les parties supérieures, on décrira la courbe UVXY, &c. (Fig. 27.), & avec les distances  $V_{33}$ ,  $X_{30}$ ,  $Y_{27}$ , &c., comme rayons on décrira des arcs qu'on observera de rendre tangents à leurs correspondants A, yo, op, &c., & au corps principal; & les centres de ces arcs se trouveront dans une courbe comme on le voit dans la Figure 27; par

ce moyen les revers seront entiérement formés.

(77.) Dans le dernier revers de poupe, qui correspond à la Pro. 19. lisse d'hourdy, l'arc inférieur dégénere en une ligne droite LV. par conséquent le rayon avec lequel on décrit cet arc, ou la distance entre les deux courbes EdSQ, DOTB, prise dans la verticale UD (Fig. 27.) qui correspond à la lisse d'hourdy, doit Fie. 27. être infinie, & en conséquence, la courbe DOTB ne doit toucher UD qu'à une distance infinie. Au contraire, l'arc supérieur du dernier revers de poupe, qui correspond à la lisse d'hourdy, dégénere dans un arc de cercle, dont le rayon est infiniment petit, & qui est tangent à la même lisse, & à la droite LV, d'où il suit que la courbe UVXY doit passer par le point U qui est dans la verticale de la lisse d'hourdy. On décrira de la même maniere les revers de la proue; mais dans ceux-ci il n'est pas nécessaire que les arcs inférieurs dégénerent en une ligne droite sur l'étrave, ni les arcs supérieurs dans un cercle d'un rayon infiniment petit.

(78.) Pour avoir exactement le tracer des courbes QKE, & BXY, on doit faire attention que le corps principal se terminant à la poupe en une ligne droite EV, ou que la derniere fection, ou couple dégénérant dans cette ligne droite, il est évident que les rayons comme PQ, GK, &c. des arcs circulaires, doivent aller en diminuant, de sorte que le dernier en E se réduise à un point : par conséquent, la courbe QKE doit passer toujours par le point E, extrêmité de la ligne PGE. Par de femblables raisons, on voic que les rayons des arcs circulaires  $M_{\rm f}$ ,  $I_{\pi}$ , &c., doivent aller en augmentant, jusqu'à ce que l'arc correspondant au point V, dégénere dans la droite. VE: or; comme cette droite peut être considérée comme un arc de cercle d'un rayon infiniment grand, il s'ensvit que la courbe BXY doit être décrite de maniere qu'étant continuée, elle ne puisse être tangente à la ligne LO qu'à une: distance infinie. Comme la proue se termine dans un point F. il TOME IL

Digitized by Google

7

est clair que la courbe CDF, aussi bien que la courbe RSTF. doit passer par ce point F, extrêmité supérieure du corps principal. (79.) Par la méthode que nous venons d'exposer, le Navire se trouve décrit géométriquement, & non-seulement on évite un trèsgrand nombre de tâtonnements, mais encore on a l'avantage de tracer parfaitement le contour des couples, sans qu'il se trouve des jarrets, des bosses, & des coudes trop subits. En outre, on est assuré que toutes les sections du corps du Navire, tant les horisontales que les obliques, de même que celles qui représentent les lisses. sont des courbes parfaites, comme il est essentiel qu'elles le soient. pour que le Navire soit bordé solidement & commodément. On observera que même le Vaisseau de Construction Française, dont nous avons donné la description (55 jusqu'à 64), se trouve beaucoup plus parfait : on voit (Fig. 30.), à peu près la même carene que celle que nous avons décrire aux articles cités, mais corrigée. & elle n'a pas eu alors toute cette perfection, par la difficulté de décrire les couples d'une maniere réguliere, sans y employer une méthode convenable.

il fe to to Flanc. VI. P .Fig. 19. in

PLANC- V.

#14. 30.

(80.) On ne prétend pas, pour cela, que pour la précision, il soit absolument nécessaire que tous les couples soient formés par des arcs de cercle, ils peuvent être formés par des arcs d'Ellipse. de Parabole, ou d'autres courbes quelconques : cependant, comme il n'y a pas de courbe aussi facile à tracer que le cercle, & qu'en se servant du cercle; on peut donner au contour des couples toute la variété qu'on voudra, soit en saisant varier les courbes PGE, QKE, MIV, BXY, foit en variant les rayons des arcs intermédiaires; & de même en changeant le contour des courbes EASQ, DOTB, UVXY; il nous paroît beaucoup mieux de se réduire au seul usage des cercles, que d'employer tout autres courbes. Dans le Navire Français, par exemple, la courbe MIV (Fig. 30.) a été décrite de maniere qu'elle a diminué les longueurs des varangues; & par la description de la courbe BXY, on a également diminué les rayons des arcs du corps inférieur; par-là le corps du Navire est devenu plus sin, ou moins plein qu'il n'eût été dans une disposition contraire \*.

Le développement de cette méthode exigeroit un ouvrage à part, du moins, si on le faisoit avec

Nous nous sommes appliqués à rendre les idées de l'Auteur avec le plus de précision qu'il mous a été possible. Mais nous regrettons beaucoup qu'il n'ait pas développé davantage la méthode importante qui a fait s'objet de ce Chapitre. Il laisse entiérement à la discrétion du Constructeur le tracer des courbes qui doivent former les corps de révolution, ainst que la Projection des courbes à double courbure que doivent former leurs axes; il ne donne là-dessus que des principes très généraux, qui ne peuvent suffire pour guider les commençants.

DESCRIPTION GEOMETRIQUE DU CORPS DU NAVIRE. 45

(81.) On omet ici de parler de quelques petites attentions qu'on, doit avoir également présentes, & qu'il est d'usage de ne pas négliger dans la description des Plans, ou Projections; comme de marquer les points où doivent se terminer les bordages, ceux par lesquels doivent passer les lisses, de même que la détermination de la vraie figure que ces courbes doivent avoir, ce qui fert pour déterminer

tous les détails que la théorie indique, & dont la pratique a besoin. Cette tâche ne peut gueres être remplie que par un Constructeur très-profond dans la théorie, & d'une pratique consommée. Ce seroit rendre un service immortel à l'Architecture Navale; car chacun scait, & on l'a pu voir d'ailleurs dans les Chapitres précédents, combien les méthodes ordinaires de tracer le Plan des Vaisseaux sont désectueuses. C'est principalement au corps des Ingénieurs-Constructeurs de la Marine, que ce travail appartient, & l'on a lieu d'attendre un succès complet de leurs talents & de leur zele. Nous nous contenterons donc d'exposer succinclement la maniere dont il nous paroît qu'il

convient d'envisager ce problème.

1°. Il faudra chercher à déterminer les courbes qui doivent former les corps de révolution; & pour le faire d'une maniere utile & exempte de toute hypothese, il conviendra de circonscrire son objet, en se bornant à la considération des corps qui ont eu du succès dans la pratique; en conséquence on appliquera ce travail aux carenes des meilleurs Vaisseaux, tel que la Bret gne, la Couronne, &c. On feroit bien encore de faire la même chose pour les Vaisseaux de différents rangs; on pourroit même l'appliquer à ceux auxquels on auroit reconnu les qualités les plus médiocres, ou même les plus mauvailes, afin d'avoir des objets de compuraison. Ce travail ne seroit pas difficile; mais il feroit long, fort minutieux, & même dispendieux, car il feroit peut-être effentiel d'avoir

2°. Il faudra déterminer, dans le même détail, la courbure, tant verticale qu'horisontale, qu'il faut donner aux axes de ces corps, & tracer avec précision sur les Projections longitudinale & horisontale, les courbes à double courbure que surment ces axes, & de les tracer sur-tout dans le plan du maître couple, afin d'avoir le lieu des centres de tous les arcs qui forment le contour des couples. Ce dernier point, quoique plus embarraffant que le précédent, ne contient cependar t que des difficultés du même ordre; quelqu'un verié dans l'arg de la Conttruction, & habitué, par conté-

quent, au tracer des Plans, pourra aisement y reussir,

3° A ce travail méchanique doit en succéder un autre tout-à-fait géométrique. Il s'agiroit de scavoir si l'on ne pourroit pas trouver la solution générale du probleme, la longueut, la largeur & le creux étant donnés, ainsi que les quantités dépendantes des qualités qu'on voudroit donner au. Navire. Il faudroit ici un examen très-délicat pour déterminer le dégré d'influence de ces quantités. afin d'en fixer les limites, &c. Les principes posés dans le cours de cet Ouvrage, ne peuvent manquer de jetter beaucoup de lumiere sur ce point, & les Plans dont nous venons de parler, empêcheront toujours de tomber dans l'arbitraire.

4. Trouver les équations des courbes à double courbure formées par les axés des corps de révosution. & en déduire l'équation de leur Projection dans les différents plans, sur-tont dans celul du maître couple : & tâcher d'en déduire une méthode géométrique, ou même méchanique, pour faire ces Projections d'une maniere prompte & fure. La folution générale de ce problème avan-

ceroit beaucoup l'art de la Construction.

5°. Ayant obtenu la folution générale, il conviendra de chercher les formes particulieres des équations pour chaque espece de Vaisseau, tant pour le corps principal que pour les revers; ce qui les rendra d'une application plus facile pour la pratique. On conçoit ailément qu'on pourroit tirer de ces équations un très-grand nombre de conféquences de la plus grande importance, qu'on

pourroit construire des cibles des abseisses de ordennées de ces courbes, &c. &c.

6°. Si l'on ne pouvoit parvenir à une solution générale, ce qui, malheureusement, est à craindre. on se contenteroit d'une folution approchée: on prendroit encore ce parti dans le cas où la folution générale conduiroit à des équations trop compliquées pour être d'un usage commode On chercheroit donc à lier, par, une loi approchée & simple, les points principaux des courbes dont il estaques tion. Les Géumétres ont imaginé pour cela plusieurs méthodes fort utiles; on pourroit sur-tout y appliquer celle de M. le Murquis de Condorcer, Sécretaire Perpétuel de l'Academie Royale des Sciences. On la trouve à la fin du Volume d'Expériences, sur la résistance des Fluides, suites à l'Esole Royale Militaire, par MM. d'Alembert, le Marquis de Condorcet, & l'Abbé le Boffus.

46

l'équerrage qu'on doit donner aux bois dans leur épaisseur. Nous avons, dis-je, omis de parler de ces dissérents articles, parce qu'ils appartiennent aux traités de pratique, dans lesquels il est nécessaire de tout développer dans le plus grand détail; mais nous ne devons pas les renfermer ici, pour ne pas mettre de confusion dans la multitude des objets que la théorie nous présente \*.

#### CHAPITRE VI.

De la maniere de décrire les Œuvres mortes sur les Plans, ou Projections.

(82.) Les Euvres mortes qui, comme nous l'avons dit (Chap. I.), font les parties du Navire qui sont au-dessus de la ligne du fort, ou des plus grandes largeurs du Navire, se rapprochent vers l'intérieur, à mesure qu'elles s'élevent, afin que les poids qu'elles doivent supporter, soient moins éloignés du centre de gravité, & de diminuer, par ce moyen, les forces d'inertie qu'ils doivent produire dans les mouvements du Navire. Pour construire ces Euvres mortes, les Anglais ont coutume de tracer une seconde ligne du fort; car la première étant sort basse, si la rentrée commençoit de cette ligne, le côté du Navire commenceroit à rentrer de plus bas que la superficie de l'eau, où doit être le premier sort, ce qui seroit préjudiciable pour d'autres qualités que doit avoir le Navire.

(83.) Ils menent donc la ligne EabcF, pour désigner la ligne de ce second fort, en saisant attention que le point b soit peu audessous du pont principal, ou du premier point. Ils portent ensuite, sur la Projection transversale, les élévations de cette ligne au-dessus de la quille, en les plaçant sur les verticales menées par tous les points des lignes PGE, PHF; car les deux lignes du fort se construisent avec les largeurs que sournit la ligne EGPHF; & l'on a, par ce procédé, la Projection des différents points des lignes baE & bcF, sur la Projection transversale; & par les points de ces lignes, on mene

la Projection transversale; & par les points de ces lignes, on mene des horisontales, comme bi, ak, nm, &c. Prenant, sur ces dernieres, des points tels que i, k, m, &c., de ces points comme centre,

and the state of the state of the state of

Fre. 14.

Mto. ES

F16, 14.

F14. 25.

<sup>\*</sup> On trouve des détails fort intéressants sur ces articles, & sur la manière de tracer les Plans en grand à la salle des gabaris, &c., dans le Chap. IX de l'excellent Traité de Confirusion de M. Chapman, Chevalier de l'Ordre de l'Epée, premier Constructeur des Armées Navales du Roi de Suede, traduit du Suédois par M. Vial du Chairbois, Ingénieur-Constructeur, & de l'Académie Royale de Marine. On chercheroit vainement ailleurs les secours qu'on peut tirer de cet Ouvrages.

avec une distance déterminée & constante pour rayon, on décrit des PLANC. N. arcs comme bl, ao, np, &c., qui donnent la continuation des couples

jusqu'à lo p; & l'on exécute la même chose pour la proue.

(84.) On mene ensuite la ligne desgh pour représenter le can supérieur de la préceinte du vibord; c'est-à-dire, pour désigner la ligne du plat-bord, ou le cordon (15.) On porte sur la Projection transversale, les hauteurs de cette ligne au-dessus de la quille; & par les points que ces hauteurs déterminent, on mene les horisontales dq, er, fs, & l'on fait la même chose pour la proue. On trace aussi, sur le Plan horisontal, la Projection de la même ligne defgh, qui terminera les largeurs que doit avoir le Navire en cet endroit, & l'on porte ces mêmes largeurs sur la Projection transversale, en qd, re, sf, &c., ce qui donne la ligne def, par les points de laquelle doivent passer les revers des couples. Pour tracer ces revers. on forme une tablette tu, telle qu'étant appliquée de façon qu'elle soit tangente à l'arc bl, elle passe par le point f, & que son extrêmité supérieure u soit parallele à la ligne Cq. On applique ensuite cette tablette, dans la même disposition, aux autres arcs, & aux points qui leur correspondent; elle sert ainsi de regle pour tracer tous les revers.

(85.) Pour la proue, on fait usage d'une autre tablette xy, qu'on applique au point f, de façon qu'elle soit tangente à l'arc, & l'on marque dessus le point o. Cette tablette étant appliquée de la même maniere au couple XXVII, on marque le point XXVII; on divise ensuite la distance o XXVII suivant les ordonnées d'une courbe, ou suivant les divisions de la ligne sh : & en appliquant chaque point de la tablette au point correspondant de cette ligne, de sacon qu'elle soit tangente à l'arc inférieur, on décrit, à son moyen, tous les autres

revers.

(86.) Quelques Constructeurs emploient ce procédé pour décrire les revers de poupe; mais, dans plusieurs occasions, il est sujet à des inconvénients : car, pour faire convenir la tablette avec l'arc inférieur, il est nécessaire de lui donner un mouvement de rotation sur les points de la ligne fed; & quoique, par ce mouvement, la surface, ou le côté du Navire ne cesse pas de se conserver avec une courbure bien suivie, & que ses sections ne s'éloignent pas d'être des courbes continues & parfaites; cependant il y a des cas où les sections qui passent par les extrêmités des couples, & sur la ligne fd, clégenerent en des courbes en partie concaves, & en partie convexes, ce qui est absolument contraire aux idées reçues, & est très-préjudiciable pour clouer le bordage. Aussi les Constructeurs sont-ils obligés de faire corriger ces désauts avec l'erminette.

F16. 14.

(87.) Ces Constructeurs ont encore coutume de commettre une autre erreur, en traçant la ligne bcF; ils la tracent sans avoir égard à sa nature; ils lui donnent la courbure qui leur paroît la plus agréable à la vue. Nous prendrions ce parti, s'il n'en résultoit aucun inconvénient; mais

toutes les fois que l'angle izb, formé par la ligne iw, menée du centre i au point w, dans lequel l'arc & le revers se touchent, & par la ligne bz, tangente de l'arc bcF dans le point b, toutes les sois, dis-je, que cet angle sera aigu, les arcs de quelqu'uns des couples III, VI, &c., couperont l'arc bw du maître couple plus bas que le point w; d'où il suit que le côté du Navire saillissant plus en dehors qu'au maître couple, il ne peut qu'être très - imparsait.

C'est pour cette raison qu'on n'a pas tracé la courbe bcF avec cette douceur qu'on pouvoit lui donner. Un inconvénient semblable peut avoir lieu à la poupe; cela dépend de la grandeur & de la disposition qu'on donnera aux couples, & de la nature de la ligne banE qui peut être courbe & convexe vers le haut. Pour éviter cet

inconvénient, on suivra la même regle que celle qu'on a donnée.

pour la proue.

(88.) Quand on trace les revers du couple XXVII, il est nécessaire d'avoir présent à l'esprit que la courbe vj doit se terminer
avec douceur sur l'étrave dans le point j; c'est-à-dire, sans qu'elle
souffre aucune violence dans son contour; car, sans cette attention,
on pourroit donner à ce couple une telle ouverture dans le point
où il est coupé par cette courbe, que la courbe vj ne se terminât sur l'étrave qu'avec un coude considérable, ce qui seroit très-

choquant.

PLANC, V

F10. 19.

(89.) Les Constructeurs Français tracent les Œuvres mortes, en suivant leur méthode générale de la division des lisses. Ils achevent le maître couple en continuant la verticale PA jusqu'à la hauteur donnée par la Projection longitudinale; & faisant AI = AK, qu'ils appellent la Rentrée des Œuvres mortes au maître couple \*, de la quantité qu'ils ont déterminé qu'elle devoit être, ils décrivent deux arcs de chaque côté, l'un convexe, comme PL, PO, tangent en P à la ligne PA, & l'autre concave comme, LI, OK, tangent au premier en L & O. Ils achevent de la même façon les couples 33 & XXVII; & tirant ensuite des lisses, comme LN, IS, TV, OQ, KR \*, ils les divi-

\* En Espagnol, Recogimiento del portalon, c'est-à-dire, Rentrée de l'échelle, parce que c'est-

fouvent à cet endroit qu'on place les échelles pour monter dans le Navire.

\*\* La lisse RK, IS, est ce qu'on appelle la lisse du vibord, celle LN, OQ, s'appelle lisse intermédiaire; on pourroit l'appeller lisse de l'Insterno, cela la distingueroit des lisses intermédiaires de l'œuvre vive. Les autres lisses supérieures à celle du vibord, s'appellent lisses des rabateues parce qu'on appelle Rabatues les élévations par degrés des Euvres mortes du Vaisseu, en avanc de atriere.

DESCRIPTION GÉOMÉTRIQUE DU CORPS DU NAVIRE. 49

sent par les triangles déjà construits, en les plaçant également sur ces triangles entre les couples 0, 33, & 0, XXVII; ensin, portant les points correspondants sur la Projection transversale, ils sont passer des courbes par ces points jusqu'aux hauteurs indiquées par la Projection longitudinale, & les couples se trouvent entiétement achevés.

(90.) On peut également décrire les Œuvres mortes par notre méthode géométrique. Pour cela, on menera, s'il est nécessaire, la seconde ligne du fort EabcF; mais on lui donnera un contour bien suivi. parce qu'ici il n'est pas nécessaire d'avoir la précaution que nous avons recommandée pour éviter l'erreur qu'on peut commettre dans la méthode Anglaise. On portera, sur la Projection transversale, les hauteurs de cette ligne au-dessus de la quille, en les plaçant sur les verticales tirées par tous les points des lignes PGE, PHF, attendu que les deux lignes du fort sont supposées avoir l'une & l'autre les largeurs que fournit la ligne EGPHF. Par ce procédé, les lignes ba E. & bcF se trouveront déterminées, avec tous leurs points, dans la Projection transversale. Cela fait, on mene, par tous ces points, des lignes horifontales, comme bi, ak, nm, & on les coupe par une courbe ikm; & prenant pour centres les intersections qu'elles fournissent, & pour rayons leurs distances aux points b, a, n, &c., on décrit des arcs, comme bl, ao, np, &c., lesquels donnent la continuation des couples jusqu'à lop. On fait la même chose pour les couples de l'avant.

(91.) On tracera ensuite la ligne de plat-bord, ou le cordon des h, tant sur le Plan longitudinal que sur l'horisontal, & on prendra sur ces Plans les largeurs de poupe, qu'on portera sur le Plan transversal: par les points, ainsi déterminés, & avec des rayons qui aillent en diminuant suivant les ordonnées d'une courbe, on décrira des arcs de cercle, comme pdu, oer, ls, &c. tangents aux arcs np, ao, bl, avant soin qu'ils rentrent toujours; & les haureurs des extrêmités supérieures de ces arcs seront les mêmes que leurs correspondantes

fur le Plan longitudinal.

(92.) On pratiquera la même chose pour les couples de la proue; mais ayant soin que la concavité de l'arc yh soit telle que la courbe lsj

du Plan horisontal se termine avec douceur sur l'étrave.

(93.) La théorie de cette méthode est fondée sur les principes que nous avons donnés ci-devant (65 & suiv.), en exposant la description des sonds, par conséquent nous pouvons nous dispenser de la répéter ici. Il est certain qu'en suivant cette méthode on évite tous les inconvénients qu'on rencontre dans la méthode Anglaise; & les côtés du Navire se décrivent avec toute la justesse qu'on peut désirer, tous les couples étant formés par des

PLANC. V.

Fre. 23.

PEANO, VI.

F . 0 . 27.

F10, 200

F16. st

arcs de cercle, qu'on décrit sans aucune difficulté; avantage qui n'a pas lieu dans la méthode Française.

#### CHAPITRE VIL

#### Des Ponts.

(94.) Nous avons dit dans le Chapitre premier, qu'on à coutume d'établir dans l'intérieur du Vaisseau des séparations, ou planchers que les Marins appellent des Ponts; & que ces planchers servent comme d'are-boutants pour soutenir les côtés du Navire contre l'effort que produit le poids, ou la violence des eaux, qui agissent sans cesse pour les pousser vers l'intérieur, & pour en conserver l'union que cet effort pourroit détruire. Nous avons dit encore que ces Ponts, étant distribués d'une maniere convenable, servent pour placer l'artillerie, pour serrer dissérents essets que le Navire doit contenir, & pour faire des logements aux équipages. Le nombre des Ponts est proportionné au corps du Navire; carplus celui-ci sera grand, plus l'espace qu'il est nécessaire d'étayer ou de fortifier sera considérable, & aura par conséquent besoin d'un plus grand nombre de pieces qui le lient & le fortifient; & plus aussi on a besoin de ménager de place, tant pour le logement des hommes, que pour distribuer convenablement l'artillerie que le Navire doit porter, & serrer les essets qu'il est essentiel de mettre à l'abri, &c.

(95.) Les regles que les Constructeurs suivent généralement pour la disposition des Ponts, sont que la distance d'un Pont à l'autre soit pour le moins celle qui est nécessaire pour qu'on puisse aller & venir sur les inférieurs, sans être gêné, & qu'on puisse exécuteravec aisance le travail & les manœuvres qu'on doit y saire; que ces distances ne soient pas cependant tellement grandes qu'il en résulte une élévation démesurée pour les œuvres mortes, ou, comme disent les Marins, que le Vaisseau en devienne trop enhuche; car cela éleveroit beaucoup le centre de gravité, & en conséquence le Vaisseau manqueroit de stabilité. Dans les Vaisseaux de guerre, le premier, ou le principal Pont, sur lequel on place la plus grosse artillerie, s'établit de saçon que les Sabords soient élevés à une hauteur raisonnable au-dessus de la surface de la mer, asin que l'eau, dans ses agitations régulieres, ne s'introduise pas par lesdits sabords, & qu'on ne perde pas l'usage de l'artillerie. La pratique ordinaire est de donner-

2111

PLANC. IV:

au premier Pont, dans le lieu du maître couple, une élévation audessus de la quille, entre les & & la moitié de la largeur du Navire. Cette détermination, au reste, dépend de l'espece de la Construction du Navire; car, comme nous l'avons déjà dit (8.), cela doit être proportionné au volume, attendu que la flottaison en dépend; par conséquent, le Pont sera plus élevé au-dessus des eaux, à proportion que le volume du Navire sera plus grand, quoi-

que sa distance à la quille demeure constante.

(96.) Cela dépend encore beaucoup du jugement & de la prudence des Constructeurs, ou des Marins; parce que quelques-uns prétendent que dans les grands Vaisseaux il sussit que les sabords soient élevés de cinq pieds au-dessus de l'eau, tandis que d'autres ne se contentent pas d'avoir six de batterie, & en exigent même jusqu'à sept. Ce qu'il y a de certain, c'est que toutes les sois qu'on pourra donner au Vaisseau une batterie élevée, ou ce que les Marins appellent une Belle Batterie \*, sans préjudicier aux autres qualités, ce sera un très-grand avantage, parce qu'ordinairement la mer est

agitée de maniere à s'élever au-dessus des sabords.

(97.) Ensin, de quelque forme que soit le Vaisseau, les Constructeurs suivent une regle générale pour la hauteur que doit avoir le premier Pont au-dessus de la quille, & cette regle leur a été ordinairement sournie par l'expérience, ou bien ils l'ont reçue de leurs maîtres. Ils suivent le plus souvent cette regle, sans avoir égard à ce qu'ils peuvent avoir ajouté au volume de la Carene du Navire, ou en avoir retranché, d'où il résulte que très - souvent les batteries ne se trouvent pas avoir la hauteur qu'ils se proposoient de leur donner. Cependant, les théories qu'on a publiées jusqu'ici, ont déjà donné assez de lumieres pour que les Constructeurs les plus habiles aient porté leur attention à cet objet important, & par-là ils ont beaucoup plus de certitude de réussir sur ce point.

(98.) Ayant établi sur le maître couple le point b par lequel doit passer le premier Pont, soit en donnant à ce point une élévation au-dessus de la quille, des \(\frac{1}{2}\), ou de la moitié de la largeur, ou soit en lui donnant une hauteur moyenne entre les deux précédentes, comme des \(\frac{1}{2}\) de la même largeur, il paroît que sa situation devroit être déterminée dans toute sa longueur, en le mettant parallele à la superficie de l'eau; puisque les mêmes raisons subsistent pour qu'il en soit à égale distance dans toute sa longueur. Mais l'expérience a sait voir qu'il étoit nécessaire de l'arquer, ou de

F16. 24

Les Espagnols appellent cela Bateria defahogada,

TOME II.

V10. I 4.

l'élever davantage dans ses extrêmités de poupe & de proue, en lui donnant ce que nous avons ci-devant exprimé (15.) par le mot tonture, afin que les eaux qui peuvent tomber sur le Bont puissent s'écouler vers le milieu, ou vers le maître couple où se trouvent ordinairement les daléts \*. On donne aussi cette tonture aux Ponts pour s'opposer qu'avec le temps ils ne prennent une courbure dans le sens contraire, par la disposition que les extrêmités de poupe & de proue du Navire ont à s'abaisser, ce qui constitue ce que les Marins appellent Arquer; accident qui est inévitable dans les grands Vaisseaux,

comme nous l'expliquerons par la suite;

(99.) La tonture, ou le plus grand relevement qu'il est d'usage de donner au Pont vers la poupe, est depuis ; jusqu'à je de la longueur du Vaisseau; on se regle dans cette mesure sur le plus ou le moins de capacité qu'on donne aux couples de poupe, à l'égard de ceux de la proue: car il est bien certain que l'assiente du Vaisseau, ou sa situation lorsqu'il flotte sur l'eau, dépend de cette relation : en augmentant le volume de la poupe, il n'est pas nécesfaire de donner une si grande tonture; c'est le contraire si on le diminue. Les Constructeurs ont d'avance toutes leurs mesures déterminées, d'après ce que la pratique leur à pu apprendre dans la Construction des Navires qu'ils ont déjà faits; & ils n'ont pas d'autre guide. Lorsque les altérations qu'ils sont subir au corps du Navire font petites, la différence qui en peut résulter pour la tonture des Ponts, devient insensible; mais il y a beaucoup de cas dans lesquels la différence a été très notable. Cependant, il leur reste la ressource que la disposition du chargement corrigera les désauts qu'ils n'auroient pas prevenus par l'étude préliminaire du plan du Vaisseau: car en mettant plus de poids dans la partie la plus volumineuse, on parvient à donner au Vaisseau l'assiette qu'on s'étoit proposée. Cette ressource a cependant un grand inconvénient; il n'est pas possible, par exemple, de faire baisser la proue en faisant passer des poids de la poupe à la proue, sans que la poupe ne s'éleve; & par conséquent, sans que le Navire ne soit plus exposé à s'arquer, comme nous le ferons voir dans la suite.

(100.) Les Constructeurs marquent donc le point & plus élevé au-dessus de la quille que le point b de la quantité que leur pratique leur a enseignée, soit de 71, de 16, ou de toute autre partie

<sup>\*</sup> Cet avantage ne peut subsister que dans les Ports; car à la mer le tangage continuel du Vaisfeau détruit entiérement l'effet de la tonture. L'avant du Vaisseau se trouve tantôt plus haur. & tantôt plus bas que le milieu, & les eaux, qui sont sur le Pont, suivent ce mouvement, & ne peuvent se rassembler au milieu pour s'évacuer promptement par les dalots.

de la longueur du Vaisseau, moyenne entre ces deux: & par les mêmes principes ils marquent à la proue un autre point dont l'élévation au-dessus de la quille surpasse celle du point b de va de la longueur, tout au plus. Faisant ensuite passer une courbe Noi, par ces trois points, cette courbe marquera la situation du premier

Pont dans toute sa longueur.

(101.) Non-seulement on donne à ce Pont la tonture, ou l'arc que nous avons déterminé dans le sens de sa longueur, on lui donne aussi de la courbure dans le sens de sa largeur, c'est-à-dire, suivant ses sections transversales, ou perpendiculaires à la quille. en l'abaissant sur les côtés, & le laissant plus élevé dans le milieu; cette disposition empêche les eaux d'y séjourner, en leur donnant un écoulement vers les côtés où se trouvent les dalots. Cette courbure, que les Constructeurs & les Marins appellent le Bouge des Baux, parce qu'ils donnent le nom de Baux aux solivaux. sur lesquels les bordages des Ponts sont cloués, doit être proportionnée à la longueur des baux, ou à la largeur des Ponts dans chaque point de leur longueur, afin que le talus, ou la pente qui est nécessaire soit unisorme; mais tous les Constructeurs ne sont pas d'accord sur la maniere de déterminer cette courbure. Cependant, lorsqu'elle est la plus grande, ils ont courume de donner au point du milieu une élévation de de toute la longueur du bau audessus des points des côtés. Les Anglais font cette élévation moindre lorsque le Pont est couvert par un autre, & la font plus grande lorsqu'il est exposé à recevoir les coups de mer; ensorte que les Ponts supérieurs ont plus de bouge que les inférieurs.

(102.) Ayant marqué la place & la disposition du premier Pont qui est le principal, on marque celle du second & du troisieme, qui sont au-dessus de lui, lorsque le Vaisseau est d'une capacité suffisance pour en avoir : ordinairement on les sait paralleles au premier, & distants entreux de 5, 6, 7, & même jusqu'à 7 pieds , suivant la grandeur du Navire, & l'usage qu'on doit saire de l'espace compris entre les Ponts, que les Marins appellent Entreponts. Dans les plus grands Vaisseaux qui portent une grosse artillerie à leur premiere batterie, laquelle est composée de pieces de 36 ou de 24 liv. de balle, on donne 7 pieds + Anglais de haureur à l'entrepont, y compris l'épaisseur des baux; cette hauteur étant suffisante pour la commodité de la manœuvre, & du service de l'artillerie. Dans les Vaisseaux plus petits, on diminue cette hauteur à proportion, mais on ne la réduit pas au-dessous de 6 pieds ;, qui est la hauteur nécessaire toutes les sois qu'il y aura de l'artillerie entre les deux Ponts. Lorfqu'il ne devra point

54 EXAMEN MARITIME, Liv. 1, Chap. VII.

y en avoir, la hauteur des entreponts pourra être moindre, & diminuer à proportion jusqu'à même se reduire à 5 pieds, qui est la moindre hauteur qu'on puisse donner pour que les hommes de l'équipage puissent y marcher en se baissant, & s'y tenir assis. On a coutume, particulièrement dans les grands Vaisseaux, de mettre un autre Pont au-dessous du premier, que l'on appelle Plancher de la Cale, ou Faux-Pont \*. Car, comme il reste une très-grande distance, ou une très-grande capacité depuis le premier Pont jusqu'à la quille, les côtés du Navire n'auroient aucun soutien dans

tout cet espace.

(103.) Outre les Ponts dont nous venons de parler, on a coutume de construire un autre demi-Pont au-dessus de tous les autres, & qui s'étend depuis la poupe jusqu'au milieu du Vaisseau, c'est ce que les Marins appellent le Gaillard d'arriere. On en construit encore d'autres d'une moindre étendue; scavoir: un au-dessus du gaillard d'arriere, & qui s'étend jusqu'à la moitié de sa longueur, qu'on nomme Dunette; & un autre en avant, & à la même hauteur que le premier, qu'on nomme Gaillard d'avant. Il ne se présente rien à remarquer au sujet de ces demi-Ponts, ces détails n'entrent pas dans notre plan, ainsi que nous l'avons déjà dit. Nous dirons seulement que le parallélisme des Ponts n'est pas observé par tous les Constructeurs: les Français donnent un peu plus de hauteur aux entreponts vers la poupe, & font en général tous les entreponts plus élevés. Cette plus grande hauteur à la poupe a pour objet de faciliter le jeu de la Barre du Gouvernail, qui est. la piece avec laquelle on l'assujettit dans une situation convenable, & avec laquelle on le fait mouvoir; mais il en résulte une plus grande tonture, ce qui est encore préjudiciable. La vérité est que les Constructeurs n'ont encore trouvé aucun moyen de placer cette barre, sans préjudicier aux pieces de bois qui assujettissent la poupe, particuliérement sans préjudicier à celle qu'on nomme Barre d'Ecusson \*\*, qui est placée au-dessus de l'extrêmité de l'étambot. Les Anglais remédient à cet inconvénient en donnant une courbure à cette piece dans son milieu & vers le bas. Quant aux détails particuliers dans lesquels il convient d'entrer, & aux autres attentions qu'on doit avoir dans la Construction des Ponts, nous n'en parlerons point ici: nous renvoyons aux traités de pratique, tant parce que ces détails sont très-nombreux, que parce qu'ils n'entrent pas dans le plan que nous nous fommes proposé \*\*\*.

\* En Espagnol Sollado.

<sup>\*\*</sup> Les Espagnols l'appellent la Cruz, c'est-à-dire, la Croix.

\*\*\* Voyez l'Architecture Navale de M. Duhamel, l'Essai Géométrique & Pratique sur l'Architecture Navale, par M. Vial du Clairbois, & l'excellent Ouvrage de M. Chapman.

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 55



### LIVRE SECOND.

EXAMEN DU CORPS DU NAVIRE, de ses centres, & des forces, résistances & moments qu'il eprouve.

#### CHAPITRE PREMIER.

De la flottaison du Navire, de sa ligne d'eau, de son poids total, & du poids de sa coque.

(104.) AU moyen d'une pratique non interrompue pendant un grand nombre d'années, & par une tradition passée des uns aux autres, les Constructeurs sçavent à peu près quelle doit être la ligne d'eau dans laquelle le Vaisseau doit demeurer, & la disposition dans laquelle il doit s'établir, lorsqu'il flottera. Si, par beaucoup de tâtonnements & d'expériences, on étoit parvenu à trouver la disposition la plus avantageuse dans laquelle un Vaisseau pût slotter, il est évident qu'il n'y auroit aucune erreur à fixer la même disposition pour un autre Vaisseau absolument semblable, & qui seroit d'une grandeur & d'un poids égaux au premier. C'est par cette regle que les Constructeurs se sont conduits jusqu'à ces derniers temps, pour déterminer ce point important; & en effet, si l'on ne varioit pas les dimensions, & si le poids des bois & des autres matériaux étoit toujours le même, il n'y a pas de doute que cette regle ne fût certaine, & il n'y auroit rien de mieux à faire que de la suivre; mais. pour l'ordinaire, ces variations ont lieu, & on est même le plus souvent obligé de les introduire dans la pratique : ainsi l'état & la disposition qu'il convient de donner au Navire, deviennent par-là très-incertains.

(105) Les Constructeurs qui ont quelque théorie, sont usage des principes d'Hydrostatique, pour déterminer au moins le volume que doit occuper leur Vaisseau dans le fluide. Nous avons déjà démontré (Tome 1.561.), que le volume qu'un corps doit occuper dans un fluide, pour que, flottant sur ce fluide, il demeure en repos, est

égal à un volume de ce même fluide, dont le poids est égal à celui du corps stottant. De cette proposition on infere conséquemment que, connoissant le poids de toutes les parties qui composent le Vaisseau & sa charge, comme bois, serrures, agrès & apparaux, ancres, artillerie, vivres, équipages, &c., on pourra sçavoir combien il saut de pieds cubes d'eau de mer pour saire un poids égal à celui de la somme totale; c'est ce nombre de pieds cubiques que le Vaisseau doit avoir de submergés; c'est-à-dire, qu'il doit déplacer par sa partie submergée. Il n'est pas impossible de parvenir à connoître le poids total des Vaisseaux, ou d'un Vaisseau qu'on voudroit construire. Le calcul est un peu long & pénible, &, à moins d'une extrême attention, on est même exposé à commettre des erreurs; mais il n'est point dissicile, & une sois vérisié, il l'est pour toujours.

Vaisseau par sa partie submergée n'a aucune difficulté pour un Géometre. On peut considérer tout ce corps divisé en prismes par des plans verticaux & horisontaux, & le volume de chacun étant déterminé par les regles ordinaires de la Géométrie, la somme de ces volumes donne le volume total du corps; duquel on peut ensuite ôter facilement la partie qui doit être submergée. L'unique chose à laquelle ou doive avoir attention pour mettre dans cette pratique toute l'exactitude qui est nécessaire, est que les prismes soient petits, asin que leurs côtés extérieurs, qui sont partie de la surface extérieure du Navire, soient sensiblement planes; car la facilité du calcul de leur volume exigeant qu'ils soient supposés tels, il saut qu'ils en approchent assez pour que les résultats soient exempts d'erreurs sensibles. Un simple coup-d'œil géométrique jetté sur cette opération en facilitera beaucoup la pratique

beaucoup la pratique.

PLANC. VII.

Soit AMNOC la Projection longitudinale du Vaisseau, & la droite ABC sa ligne d'eau, ou celle jusqu'à laquelle il doit à peu près se submerger. Soit divisé la hauteur BO, prise au maître couple, en un nombre quelconque de parties égales, par exemple, en cinq, ce qui est suffisant pour l'usage ordinaire; & par les points de division B, E, H, K, N, soit tiré les droites DEF, GHI, JKL, MNO paralleles à ABC, lesquelles représenteront autant de plans, ou sections horisontales, par lesquelles on suppose que le corps du Navire est divisé. Soit porté, sur la Projection transversale, tous les points dans lesquels ces plans coupent les couples, asin de saire passer par ces points la ligne courbe qui les représente; portant ensuite les points de la Projection transversale sur l'horisontale, & saisant passer par ces points les courbes ABC, DEF, GHI, JKL, MNO, ces

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 37 courbes termineront, & donneront la vraie représentation & les vraies dimensions de ces plans. Regardant maintenant les largeurs des couples o, III, VI, &c., o, 3, 6, &c, prises dans ces plans, comme autant d'ordonnées aux courbes; & se rappellant que l'aire comprise entre deux de ces ordonnées, est égale à la somme de celles ci. multipliée par la moitié de leur distance \*, si nous faisons cette distance = d, nous aurons (o + III) d pour l'aire comprise entre les couples Q & III;  $(III + VI) \frac{1}{4}d$  pour celle comprise entre les couples III & VI, & ainsi des autres : par conséquent l'aire, ou le plan compris entre les couples o & XXVII fera = (0+III) d+  $(III+VI)_{1}d+(VI+IX)_{2}d+(IX+XII)_{2}d+(XII+XV)_{3}d+$  $(XV+XVIII)_{\frac{1}{2}}d+(XVIII+XXI)_{\frac{1}{2}}d+(XXI+XXIV)_{\frac{1}{2}}d+$  $(XXIV + XXVII) \stackrel{!}{=} d$ , & en réduisant =  $(\frac{!}{!}o + III + VI + IX + III)$  $XII + XV + XVIII + XXI + XXIV + \frac{1}{2}XXVII)d$ : d'où l'on voit que l'aire, ou la surface, du plan compris entre le maître couple, & le dernier couple de la proue, ou de la poupe, est égale à la somme des largeurs de tous les couples intermédiaires, plus la moitié des largeurs des couples extrêmes, multipliée par la distance commune entre les couples. Telle est aussi la regle qu'a donnée M. Bouguer dans son Traité du Navire. Pour avoir ensuite les aires entieres de ces plans, il ne faut plus qu'ajouter à chacune des aires qu'on vient de déterminer, les espaces qui restent entre les couples extrêmes & l'étrave & l'étambot, ce qui se réduit à un petit triangle de chaque côté, dont la surface est égale au produit de la largeur du couple, par la moitié de sa distance au point où la courbe se joint à l'étrave, ou à l'étambot. Dans la courbe ABC, par exemple, le triangle de la proue est = XXVII. (XXVIIC); if en est de même des autres. On aura seulement attention de soustraire de chacune des aires l'espace compris entre les deux lignes paralleles qui représentent le maître couple, parce qu'on le prend double, en suivant la regle qu'on a donnée.

(107.) Ayant ainsi mesuré la surface des sections par lesquelles on a divisé le Plan longitudinal, il est quession de trouver les solides, ou volumes qu'elles renserment. La regle pour les mesurer est analogue à celle qu'on a suivie pour les plans; car chacun de ces solides est égal à la somme des deux sections supérieures & insérieures, multipliée par la moitié de la distance qu'il y a entre elles. C'est ce qu'il est aisé de saire voir; car on peut supposer qu'il y a dans chaque prisme deux saces paralleles qui seront les deux sections horisontales. Supposons que ces deux sections sont deux rectangles, dont les côtés

<sup>\*</sup> Voyez le Cours de Mathématiques de M. Bezout, Seconde Partie, Art. 254.

sont a & e, & b & f, b étant plus grand que a, & f plus grand que e: alors il est évident que la surface d'un rectangle intermédiaire entre les deux ci-dessus, & distant du plus petit ae de la quantité x, sera exprimée par  $\left(a + \frac{b-a}{d}x\right)\left(e + \frac{f-e}{d}x\right)^* = ae +$  $\frac{a}{d}(f-e)x+\frac{e}{d}(b-a)x+\frac{x^2}{ds}(f-e)(b-a);$  & que la différencielle du prisme sera =  $aedx + \frac{a}{d}(f - e)xdx + \frac{e}{d}(b - a)xdx + \frac{e}{d}(b$  $\frac{x^2dx}{dx}(f-e)(b-a)$ ; quantité dont l'intégrale, en faisant x=d, eft =  $aed + \frac{1}{2}ad(f-e) + \frac{1}{2}ed(b-a) + \frac{1}{3}d(f-e)(b-a) =$ = aed + = afd + = bed + = bfd = = ad (f + 21) + bd(2f + e). Supposons maintenant e=f, cette intégrale se réduit à d (ae + bf); c'est le résultat sur lequel nous avons sondé notre calcul, ainsi que l'a sait M. Bouguer. La supposition de e = f ne renferme aucune erreur senfible, attendu que les longueurs des deux sections horisontales sont à très-peu près les mêmes. Le solide compris entre les deux sections ABC, DEF, fera donc égal à  $(ABC + DEF) \pm d$ , d exprimant maintenant la distance BE: pareillement le solide compris entre la fection DEF & la section GHI, est égal à (DEF+GHI) +1, & ainsi des autres; donc la solidité, ou le volume de tout le Navire.  $fera = (ABC + DEF) \frac{1}{2}d + (DEF + GHI) \frac{1}{2}d + (GHI + JKL) \frac{1}{2}d +$  $(JKL+MNO) \pm d + (MNO+Q) \pm d = \dots$ ( ABC + DEF + GHI+JKL+MNO+ Q)d, Q exprimant la surface de la quille; de sorte que le volume total du Navire sera égal à la somme de toutes les sections intermédiaires, plus à la moitié des sections extrêmes, multipliée par la distance commune entre les seccions. Il est nécessaire d'ajouter à ce résultat le volume du bordage. de la quille, de l'étrave, de l'étambot, du gouvernail, & du taillemer, & l'on aura le volume de toute la partie du Navire qu'on suppose submergée jusqu'à la ligne d'eau ABC.

(108) Il faut remarquer que, dans la pratique, la quille n'est pas parallele à la ligne MNO, ainsi qu'on l'a supposé dans la méthode de calcul qu'on vient d'exposer; mais, après avoir sait une

PLAND, VII.

<sup>\*</sup> Car si ABFGHCDE représente le prisse dont il s'agit, ayant les deux faces ABFG, CDEH horisontales, & les faces BDEF, BDCA verticales. Si l'on abaisse dans ces dernières les perpendiculaires Fp, Am, & si l'on conçoit le plan absg paralleles aux faces horisontales, il est évident qu'on aura Cm=CD-AB=b-a, & fo=ED-FB=f-e. Ceci posé, les triangles semblables ACm, Aan, donnent Am:An::Cm:an, on  $d:x::b-a:\frac{(b-a)\tau}{d}$ . Donc  $a^{\dagger}=bn+an=BA+an=a+\frac{(b-a)\tau}{d}$ . On prouvera de même que  $fo=\frac{(f+a)x}{d}$ , &  $bf=e+\frac{(f-a)x}{d}$ . Donc, & e. compensation

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 55 compensation des différences en plus & en moins, qui se rencontrent. & en ayant fait un calcul rigoureux, les différences qui peuvent résulter de cette supposition se sont trouvées négligeables, & par conséquent on a suivi généralement la regle ci-dessus, & nous croyons qu'on peut s'en tenir là \*. L'exemple suivant sera connoître la maniere dont il convient de procéder dans le calcul,

\* 11 est bien vrai que cette supposition ne peut causer des différences bien considérables; cependant nous préférerions de confidérer les choies dans leur état naturel, & d'employer une méthode de calcul plus rigoureufe. Celle qu'on trouve dans le Traité de Construction de M. Chapman, a cet

avantage, sans être moins expéditive pour la pratique.

La méthode que notre Auteur vient d'exposer, suppose que la portion de chaque ligne d'eau, comprise entre deux couples est une ligne droite, & qu'il en est de même de la portion de chaque couple comprise entre deux plans de flottaison. M. Chapman suppose, au contraire, ces espaces terminés par des lignes courbes, comme en effet ils le font, & il leur suppose une courbure parabolique. Il est vrat qu'en multipliant le nombre des sections horisontales & verticales, l'erreur qui peut réfulter de la supposition des lignes droites, devient intensible; mais les deux méthodes étant appliquées au même nombre de sections, celle de M. Chapman donnera plus d'exactitude. Comme cet article nous paroît affez important, nous allons développer la théorie de la méthode dont il est icl question.

Prouver la surface d'un Plan terminé par une ligne courbe quelconque. Soit abhon le plan dont il s'agit, si l'on divise la ligne an en un certain nombre de parties égales (plus il y en aura, plus le calcul sera exact), & si, par les points de division, on lui éleve des perpendiculaires ab, cd, ef, &c., letquelles nous appellerons a, b, c, d, &c., chacun des espaces tels que abdfe, sera composé d'un trapese abfe, & d'un segment bdfr. Cela posé, il est elair qu'en supposant la ligne an, divisée en un nombre suffisant de parties, on pourra regarder le segment bafr comme appartenant à une courbe quelconque, & comme on a une expression simple du segment parabolique, il conviendra de le supposer de cette espece; & alors cd sera un diametre de la parabole (Lours de Mathématiques de M. Bezout, Troisieme Partie, Article 366.), & la corde bf sera une double ordonnée à ce diametre. Nommant n l'intervalle constant ac entre les ordonnées, l'aire du trapese abse sera = (4+c)n. L'aire du segment parabolique bdfr est les deux tiers de celle du parallelogramme bsfv (ibidem, Quatrieme Partie, Article 95.). Or l'aire de ce parallelogramme = by. fv; & fv=dr=cd-cr=b-(a+c), (ibidem, Deuxieme Partie, Article 148). Donc  $bsfv=(b-\frac{1}{2}(a+c))2n=(2b-a-c)n$ ; & par consequent, le segment bdfr=(2 b-a-c)3n. Ajoutant cette surface avec celle du trapese, & réduisant, on aura l'aire de l'espace abafe=(a+4b+c)+n. On trouvera pareillement que l'espace eshki=(c+4d+e)+n; que l'espace ikmon=(e+4f+g);n, & ainsi de suite. Donc en rassemblant tous ces résultats, on aura l'aire de Tespace athon=(4+45+20+4d+20+4f+g)!n.

Cette expression fait voir que pour avoir la surface de toutes les figures terminées par des lignes courbes, il faur divifer la ligne qu'on imagine traverser ces figures dans leur plus grande longueur, & que nous appellerons l'axe de la figure, en un nombre pair de parties égales (plus on en mettra, plus il y aura de précision); élever des perpendiculaires ou ordonnées à cet axe par chaque point de division, ce qui donnera un nombre impair d'ordonnées, dont on mesurera la grandeur sur une échelle décimale construite exprès. On prendra la premiere & la derniere ordonnée, telles qu'elles sont; on multipliera la deuxieme par 4, & la troisseme par 2; la quatrieme par 4, & la cinquieme par 2; la sixieme par 4, & la septieme par 2; & ainsi de suite jusqu'à l'avant-derniere, inclusivement : on ajoutera toutes ces quantités, & l'on en multipliera la fomme par le tiers de la distance entre les ordonnées. On voit ailément comment il faut appliquer cela à la mesure de la surface des

couples du Vaisseau, & à celle des plans de flottaison-

Si la courbe prenoit naissance sur l'axe, comme s'il s'agissoit d'avoir l'aire de l'espace Aqp, alors la premiere ordonnée qui est celle qui passe par le point A seroit =0, & l'on mulciplieroit l'ordonnée a par 4, l'ordonnée b par 2, l'ordonnée c par 4, & ainsi de suite: de sorte que l'espace Aqp feroit =  $(0+4a+2b+4c+2d+4c+2f+4g+h)\frac{1}{2}n$ .

Application à la mesure de la solidité des corps terminés par des surfaces courbes.

Soit le solide SRV formé par la révolution d'une courbe SMV, autour de l'axe SH; on demande Fig. B. TOME II.

PLANC. VII. Projection longitudia.

EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. I.

PLANC, VII.

Fis. C.

pour éviter la consusson, & pour y porter toute la netteté dont il est susceptible.

la solidité d'une partie MVRP de ce solide, & celle du solide entier SRV. Ayant divisé la ligne QH en un certain nombre de parties égales, & ayant conduit par les points de division des plans, tels que LO perpendiculaires à l'axe SH, que nous appellerons m; si l'on nomme a, b, e, &c., les diametres RV, OL, PM, &c., des sections circulaires, & si l'on prolonge les lignes HV, NL, QM, de maniere que les lignes HT, NG, QF, soient respectivement égales à l'aire des sections circulaires correspondantes (on regarde ici ces aires comme des nombres abstraits); & qu'on fasse passer la courbe TGF, il est évident que l'aire du plan FQHT exprimera la solidité du corps MPRV. Cela posé, si l'on nomme P la surface d'un cercle dont le diametre est l'unité;  $PA^2$ ,  $Pb^3$ ,  $Pc^2$ , &c., seront les surfaces des sections faites par les plans RV, OL, PM: ainsi les ordonnées HT, NG, QF, étant respectivement égales aux quantités  $PA^2$ ,  $Pb^2$ ,  $PC^2$ , on voit aisément que la formule qu'on vient de donner pour avoir la surface des plans, s'applique ici à la mesure de la solidité des corps; donnons-en quelques exemples.

Soit supposé HN=NQ, alors l'aire HTFQ sera =  $(FQ+4GN+TH)\frac{1}{3}NH$ , & par conséquent la solidité du corps  $MPRV=(c^2+4b^2+a^2)p.\frac{1}{3}NH$ . Si  $HQ=SQ=\frac{1}{3}SH=\frac{1}{2}m$ ; alors le plan qui passe par S étant =0, la solidité de tout le corps SRV sera =  $(0+4c^2+a^2)p.\frac{1}{3}HQ$ , ou =  $(4c^2+a^2)p.\frac{1}{2}m$ .

Si la ligne génératrice SMV étoit droite, le folide feroit un cône, & alors RV=2PM, ou  $RV^2=4PM^2$ , ou  $a^2=4c^2$ ; ainsi la folidité de ce corps  $=2a^2\cdot p\cdot \frac{1}{6}m=pa^2\cdot \frac{1}{3}m$ ; c'est le produit de la surface de sa base par le tiers de sa hauteur, comme la Géométrie ordinaire le détermine. Si la courbe SMV étoit une parabole, le solide feroit un paraboloïde; & (ibid. Troisieme Partie, Art. 360.)  $RV^2:PM^2:SH:SQ$  ou :: 2:1. Done  $RV^2=2PM^2$ , ou  $a^2=2c^2$ . Ainsi la solidité du paraboloïde devient  $=3a^2\cdot p\cdot \frac{1}{6}m=pa^2\cdot \frac{1}{4}m$ ; comme la géomètrie le détermine (ibid. Quatrieme Partie, Art. 105.). Si la courbe SMV est un quart de cercle, ou un quart d'ellipse, le solide sera une demi-sphere, ou un demi-ellipsoïde, & alors (ibid. Deuxieme Partie, Art. 125, & Troisieme Partie, Art. 295.)  $RV^2:PM^2:SH.SH:SQ(SH+HQ)$  ou :: 4:3. Donc  $4PM^2=3RV^2$ , ou  $4c^2=3a^2$ , ainsi la solidité de ces corps est  $=4a^2\cdot p\cdot \frac{1}{6}m=pa^2\cdot \frac{n}{3}m$ , ainsi qu'il est démontré (ibid. Deuxieme Partie, Art. 103.).

On voit que notre formule est générale, & qu'elle s'applique même à la meture des solides dont la courbe génératrice ne prend pas naissance sur l'axe. Soit le solide S'S''RV, dont la courbe génératrice S'MV ne prend pas son origine sur l'axe, il est clair qu'en conservant les dénominations précédentes, & nommant f le diametre S''S' du plan extrême, la solidité de ce corps sera  $= (f^2 + 4c^2 + a^2)p \cdot \frac{1}{6}m$ ; expression qui se change dans la précédente, si l'on suppose f=0. Si l'on suppose que la ligne génératrice S'MV est droite, & parallele à l'axe SH, le corps sera un cylindre, toutes les sections  $pa^2$ ,  $pc^2$ ,  $pf^2$ , seront égales à la base, & la solidité de ce corps sera  $= 6a^2 \cdot p \cdot \frac{1}{6}m = pa^2 \cdot m$ ; c'est le produit de sa base par sa hauteur.

Si la ligne S'MV, étant droite, n'étoit pas parallele à l'axe SH, le folide seroit un cône tronqué. Si elle étoit une parabole, ce seroit un tronc de paraboloïde. Si c'étoit une portion de la circonsérence d'un cercle ou d'une ellipse, ce seroit une portion de sphere, ou d'ellipsoide comprise entre deux plans paralleles, &c. &c. On voit que dans tous ces cas la formule de la folidité doit contenie trois termes, & qu'on ne peut la réduire à deux qu'en regardant le premier terme comme égal à la somme des deux premiers; c'est ainsi que M. Chapman l'a fait, en supposant  $4c^2 = 5a^2$ , ce qui ne peut jamais être; mais il entend tacirement par l'expression  $4c^2$ , la somme  $f^2 + 4c^2$ , qui, pour le cylindre, est effectivement =  $5a^2$ . On voit que ce procédé est fort indirect, & contraire à l'esprit de la méthode.

Application de ces principes à la mesure du déplacement du Vaisseau.

On divisera la partie submergée par des plans horisontaux & verticaux, comme il est prescrit, Art. 106., en observant de mettre les plans horisontaux paralleles au plan de flottaison, & non paralleles à la quille, afin de se conformer davantage à l'état des choses. On observera aussi que le nombre des parties soit pair, ou que le nombre des plans soit impair. On mesurera, par la méthode précédente, la surface de chaque couple, ou de chaque section verticale.

Si, comme dans l'exemple que notre Auteur rapporte, on conçoit cinq plans horisontaux, il y aura dans la partie submergée de chaque couple cinq ordonnées, on prendra la premiere, & la dernière en entier, on multipliera la deuxieme par 4, la troisieme par 2, & la quatrieme par 4; &

CALCI	or du	Volume	de fluid	de que a	leplace !	un Vai	Teau de	42 pie	ds Ang	lais de l	argeur.
	Larg	eurs &	demi-lar	geurs de	s couples	fur cha	que den	ni-plan de	flottaise	on,	
Co	Plans de slo:tai son de Poupe.					d Co	Plans de flottaison de Proue.				
COUPLES de Poupe.	let.	2¢.	3e.	4°.	5°.	Couples de Proue	fer.	2¢,	3°.	4°.	5°.
	P. p	P. p	P. p	P.p	P. p		P. p	P. p	P. p	P. p	P. p
3 6	10. 6 20.11 20.10	20.10	9.11 19.10 19. 8	9. 0 17.11 17. 8	7· 4 14· 8	O III	10. 6	10. 5	9-11	9. 0	5· 4 14· 7
9	20. 8	20. 5 20. I	19. 4	17. 1	14. 2 13. 4 12. 0	VI IX XII	20.10	20. 8	19. 7	17. 6	13. 8
15	20. i	19. 8 18.11	18. 2 17. 3	15. 4	10. I 7. 5	XV	20. 5 20. 4 19. 3	20. 4 19. 8 18. 1	18. 6 17. 7 15. 9	15-10	7. 7 4.IC
24 27 30	19. 2 18. 1 16. 5	18. 1 16. 7 14. 2 10. 2	15. 7 13. 4 9. 8 5.10	8. 0 5. 5 3. 0	5. 2 3. 8 2. 6	XXI XXIV XXVII	17. C 12. 8 2. 5	15- 3 9- 6 1- 0	2.10	7· 2 1· 0	I. 1
Sor.me	4- 5	2. 3	1.0	0+ 5	0. 2				٠		
ies larg.	205. 0	192. 3	168. 5	135. 0	91.10	Somme des larg. Diflances	165. 7	156. 5	135. 1	111. 1	71. 7
entre les couples.	-	7. 2	7. 2	7. 2	7. 2	enere les	7. 2	7.2	7. 2	7- 2	7. 2
Produies	1435 34 0	1344 32 2	1176 28 3	945	637	Produits	28	1092 26 3	945 23	777	497 12
Aire des Frieng.	18	9	4	2	1	Aire des Triang, extrêmes	6	2	16	2	2
!- Aire lesplans le floct. le poupe.	} 1487	1387	1211	969	659	1 Aire des plans de flot. de prous.	1193	1123	984	798	515
Cemi-aire des plans de flottaison de poupe										969	659
Demi-aire des Plans de flottaison de l'avant à l'arriere 2680 2510 2195 1767 . 1174 27 pace occupé par le maître couple sur chaque plan de flottaison 24 24 23 21 17											
Véritables demi-Aires											
Aires totales des plans de flotraison											
Aire du deuxieme.  Aire du troisieme.  Aire du quatrieme.  Aire du quatrieme.  Aire du cinquieme.  Aire de la Quille.  Aire de la Quille.  Aire de la Quille.  Somme.  109  Distance entre les plans de flottaison.  2656  Volume submerzé de la Coque.  62573  4972  ———————————————————————————————————											2800 400 72 63 72 84
Volume submergé de la Coque 62573											
Volume in the courter of the courter											

(109.) Ayant ainsi trouvé le nombre des pieds cubiques que la partie submergée du Vaisseau doit déplacer, on le multipliera par 1019, qui sont le nombre d'onces Castillanes que pese chaque pied cubique d'eau de mer (a); le produit exprimera le poids total que doit avoir le Vaisseau tout armé, approvisionné & équipé, pour qu'il s'ensonce dans le fluide jusqu'à la ligne d'eau ABC \*.

l'on multipliera la somme de toutes ces quantités par le tiers de la distance d'un plan horisontal à l'autre; après quoi, il n'y aura plus qu'à ajouter à ce produit l'aire de l'espace triangulaire

compris entre le dernier plan de flottaison & la quille.

Ayant trouvé la surface de chaque couple, on prendra celle des couples extrêmes en entier; on multipliera le deuxieme par 4; le troisieme par 2, le quatrieme par 4; le cinquieme par 2, &c., jusqu'à l'avant-dernier, inclusivement; on prendra la somme de tous ces produits, & des deux couples extrêmes qu'on multipliera par le tiers de la distance d'un couple à l'autre, le produit sera le volume de la partie comprise entre les couples extrêmes; ainsi il ne s'agira plus que d'y ajouter le volume des parties comprises entre le couple le plus en avant & l'étrave, & entre le couple le plus en arrière & l'étambot, la somme sera le volume total déplacé, non compris le bordage, l'étrave, l'é-

tambot, & la quille, qu'on y joindra, comme on le voit dans l'exemple précédent.

Comme les deux moitiés du Navire séparées par le plan vertical qui coıncide avec la quille sont égales & semblables, on ne fait le calcul que pour une des moitiés, & s'on double ensuite le réfultat; ainsi on ne calcule ordinairement que l'aire de chaque demi-couple. On peut aussi calculer d'abord le volume de la partie de la proue jusqu'au maître couple, ensuite celui de la partie de la poupe depuis le maître couple jusqu'à l'étambot, & la réunion de ces deux parties donne le volume total. La raison de ce précepte, est qu'il peut souvent être utile d'avoir le volume de ces deux parties séparément. Il est bon de construire les plans avec des échelles décimales, où le pied soit divisé en cent parties; les calculs seront par-là plus faciles & plus exacts que si on les saisoit seulement en pieds & pouces comme est celui que D Georges Juan donne pour exemple.

(a) J'ai trouvé, par mes propres expériences faite au Calldo, que le poids d'un pied cubique d'eau de mer, mesure de France, exprimé en livres Castillanes, est de 77 livres  $\frac{11}{12}$ . Le pied Français est au pied Anglais, comme 16 est à 15 [1], & leurs cubes sont comme 4096 est à 3375 : donc faisant la proportion 4096 : 3375 ::  $77\frac{11}{32}$ : 63  $\frac{987}{4096}$ , on trouvera que le pied cubique Anglais d'eau de mer pesera 63 livres 11 onces  $\frac{2716}{4096}$  Castillanes.

On trouve dans les Leçons de Physique de Cotes, que le poids d'un pied cubique Anglais d'eau

de mer est de 1030 onces Averdupois, on de 64 livres 1.

La livre Cassillane sera donc à la livre Averdupois comme 10072 est à 10000, ou, à fort peu

près, comme 140 est à 139.

La livre Averdupois est à celle de Paris, suivant le même Cotes, comme 63 est à 68, ou, à peu près, comme 139 est à 150: donc la livre Cassillane est à celle de Paris, comme 14 est à 15, à sort peu près. Au moyen de ces rapports connus, on pourra convertir en livres Françaises ou Anglaises, les mesures qu'on donnera en livres Cassillanes.

Le poids d'un pieds cubique Prancais d'eau de mer, exprimé en livres Prançaises, sera, par con-

séquent, de 72 livres 3 onces, ou de 1155 onces [2].

\* Le calcul dont on vient-de détailler la théorie & la pratique, nous conduit natutellement à

<sup>[1]</sup> Le vrai eapport a été donné. Tome L. Article 51. Note.

<sup>[8]</sup> Ce rapport unus paroît affez exact, queique la plupart des Constructeurs Français supposent avec M. Bouguer le poids du pied cubique d'eau de mer, seulement de 71 livres. Mais il y en a qui le sont de 74, & d'autres seulement de 71 livres 6 ouces. C'est à pre près ce dernier tapport qu'on trouve dans l'Architesture Navale de M. du Hantel, Présace, page XXXIX.

#### DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 63. (110.) Sile poids du Navire étoit de quelque chose plus grand, ou plus petit que celui que nous venons de trouver, & si on vou-

parler de là Construction des Tables ou des Echelles des falidités, ou des pesanteurs correspondantes aux différentes parties de la carene qu'on peut concevoir submergées, soit par le poids du Navire, de ses agrès, &c., soit par celui de sa charge; & à parler en même temps du Jaugeage des Navires. Comme ces articles sont très-importants, nous allons entrer dans quelque détail à leur sujet.

Ayant déterminé le volume submergé du Vaisseau, lorsqu'il est calé jusqu'à la ligne d'eau dans laquelle il doit naviguer, & en ayant conclu son poids total, tout équipé, approvisionné & chargé, il est clair qu'on peut faire le même calcul, & en tirer des conséquences semblables, en suppofant le Vaisseau calé dans tout autre ligne d'eau. Si, par exemple, on détermine le déplacement lorsque le Vaisseau est lege, c'est-à-dire, lorsqu'il a seulement ses agrès, apparaux; & qu'on le retranche du déplacement, le Vaisseau étant calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation, le reste exprimera le volume de sluide que la charge sait déplacer, & on en conclura de la même manière que ci-dessus, le poids de la charge que le Navire doit porter pour être calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation.

Il est donc évident qu'on peut déterminer, par un calcul semblable, le poids des différentes parparties de la charge qui correspondent à la submersion des différentes tranches de la carene, & en
former des tables qui marqueront la charge qui correspond à chaque pied de tirant d'eau, & même
à chaque pouce, si on le juge nécessaire. On pourroit aussi en construire qui marqueroient ce qu'il
faut ajouter à la charge pour saire caler le Navire jusqu'à sa ligne d'eau de navigation. Ceci est trop
simple pour que nous nous y arrêtions davantage; passons à la construction des Bchelles des soitdicés, que les Constructeurs préséreront sans doute aux Tables; ce qui servira encore de dévelop-

pement à ce que nous venons de dire.

On calculera, 1° la folidité de la tranche comprise entre le premier plan de flottaison & le deuxieme; c'est-à-dire, entre AC & DF, on la multipliera par 72 livres 3 onces, (nous supposons ici que les mesures sont prises avec le pied Français) on divisera le produit par 2000, & l'on aura au quotient le nombre des tonneaux qui correspond à la premiere tranche [1]; on trouvera dans l'exemple de l'Auteur 337,4 tonneaux.

2°. On calculera de même la folidité des tranches compriles entre le premier plan de flottaison & le troisieme, c'est-à dire, entre AC & GI, & on en conclura le nombre de tonneaux corres-

ondant à ces deux tranches. On trouvera 1045,0 tonneaux.

3°. On calculera également la folidité des tranches comprises entre le premier & le quatrieme plan de flottaison, ou entre Al & JL, & on en conclura encore le nombre de tonneaux corres-

pondant, qu'on trouvera de 1466,6 tonneaux.

4°. Par un calcul temblable, on déterminers la solidité des tranches comprises entre le premier & le cinquierne plan, entre le premier & le sixieme, &c.; & ensin entre le premier & la quille, ce qui donnera le déplacement total, & on en concluera toujours le nombre de tonneaux correspondants. On trouvera, pour les deux dernières tranches de notre exemple, 1783,4 & 1931,0; ajoutant douze tonneaux à ce dernière cause de la quille, on aura le déplacement total=1943,0 tonneaux.

On remarquera que dans chaque coloul il faut: comme nous l'avons fait, tenir compte du volume du bordage & des parties de l'étambot & de l'étrave qui répondent aux différentes tranches; attendu qu'il s'agit d'avoir les volumes extérieurs; & qu'il faut aussi ajouter le volume de la quille au dermer résultat pour avoir le déplacement tôtal.

5°. Ces opérations faites, on tirera une ligne horifontale RS, à l'une des extrêmités de laquelle on élévera une perpendiculaire ou verticale «T. On construira une échelle de dixme quelconque, sur la ligne horifontale, comme on le voir sur la figure, ce sera l'Echelle des tonneaux; & sur la verticale on formera pareillement une échelle aussi à volonté, divisée en pieds & parties de pieds, ce sera l'Echelle des tirants d'eau.

6°. On prendra sur l'échelle des tirants d'eau, à partir du point R, le nombre de pieds qui correspond à la distance de chaque plan de flottaison, au plan de flottaison supérieur, qui sont 3,55°

PLANS. VIII

<sup>[1]</sup> Lorsqu'on n'a pas besein d'une grande précision, on peut diviser le nombre des pieds cubiques par 18, le quotient expremera à peu près les tonneaux, parce que 18 pieds cubiques d'eau de mer sont à peu près le poids d'un tonneau. Si l'un avoit mesuré le tout au pied Anglois, il fandroit diviser par 34, pour réduire le résultat en tonneaux de France 2 c'est ce que nous avons sait pour réduire l'exemple de l'Auteur.

4 EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. I.

loit sçavoir quelle seroit sa véritable ligne d'eau avec ce même poids, il n'y auroit qu'à convertir l'excès, ou la dissérence d'un poids à l'autre

7, 0; 10, 5; 14, 0; & 19, 5 pieds, & on marquera les points correspondants a, b, c, d, e, 7°. On prendra ensuite sur l'échelle des tonneaux, à partir du point R, les nombres de tonneaux qu'on a trouvés répondre aux tranches comprises entre les différents plans de flottaison; c'est-à-dire, dans la supposition présente, qu'on prendra 537, 4; 1045,0; 1466,6; 1783,4; 1943,0 tonneaux, & on marquera les points correspondants f, g, h, i, k.

8°. Par les points a, b, c, &c. de l'échelle des tirants d'eau, on tracera au crayon des lignes horisontales, & par les points f, g, h, &c. de l'échelle des tonneaux, on tracera des verticales; & ayant marqué les intersections respectives de ces lignes, chacune avec sa correspondante, on joindra ces dernières par une ligne courbe Rimnop, & l'Echelle des solidités sera achevée. En voici

L'ulage.

Supposons que le Navire n'étant pas calé jusqu'à sa ligne d'eau de Navigation, on veuille scavoir ce qui sui manque de tonneaux pour completter sa charge. On observera combien il saut que le Navire cale de pieds en avant & en arriere pour être entièrement chargé; je suppose qu'il doive caler de 4 pieds 8 pouces en avant, & de 5 pieds 4 pouces en arriere; on ajouteraces deux nombres ensemble, ce qui donnera 10 pieds, dont on prendra la moitié 5 pieds, saquelle marquera, à très-peu près, la quantité dont le Navire doit caler aux environs du maître couple. On prendra ces 5 pieds sur l'échelle des tirants d'eau, & par le point y qui répond à ce nombre, on menera une horisontale qui rencontrera la courbe dans le point y, & par ce point on menera la verticale vx, qui indiquera sur l'échelle des tonneaux, ce qu'il saut ajouter à la charge actuelle du Navire pour qu'il soit calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation. On trouvera dans la supposition présente qu'il faut ajouter 771,5 tonneaux.

On pourra, pour la généralité des usages, faire une double échelle des tirants d'eau, l'une dont le zéro soit en R au plan de flottaison supérieur, c'est celle dont nous venons de parler; & l'autre dont le zéro soit à la quille, & qui marquera, par conséquent, les tirants d'eau absolus, pris au maître couple, tandis que l'autre marque ce dont le Navire doit s'enfoncer dans le fluide pour être calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation. On pourra pareillement faire une double échelle des tonneaux, l'une dont le zéro soit en R, qui marquera le nombre des tonneaux qu'il faut ajouter à la charge pour que le Navire soit calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation : ainsi le nombre extrême de cette échelle marquera le poids absolu de la charge & du Navire, avec ses agrès & apparaux. L'autre échelle auroit son zéro au point qui répond au tirant d'eau lorsque le Navire est lege, qu'il est gréé, équipé, &c., mais sans être chargé. Les chiffres de cette deuxieme échelle iroient en crouffant, en allant vers la droite, & en allant vers la gauche; ceux de la gauche, c'ett-à-dire, ceux qui irvient en croissant vers le point R, marqueroient le poids absolu de la charge qui répond à chaque tirant d'eau, & ceux de la droite marqueroient les pélanteurs des différentes parties de la carene des agrès, équipages, &c., & le chiffre de l'extrémité marqueroit le poids de tous ces articles. zéunis. On pourroit auffi se borner à la premiere échelle, & placer dessus le zéro de la seconde : parce qu'avec un compas on trouveroit toujours ailément les valeurs des parries dont on a befoin. On a pris ce parti dans la figure, quant à l'échelle des conneaux, & On voit aisément qu'on pourroit encore distinguer sur ces échelles le poids particulier de la mâture, des agrès, de la voilure. de la coque; tout, ceci est trop simple pour que nous y intittions davantage; nous uniferverons seulement qu'il seroit aussi commode qu'essentiel, que les Constructeurs donnessent aux Armateurs & Capitaines, une semblable échelle pour les Navires qu'ils construisent. Lorsque ce travail est fair avec soin, & que l'échelle est d'une grandeur suffisante, on peut à peine se tromper de 2 tonneaux. pour le plus grand Navire. On pourroit aussi y joindre parallélement à l'échelle des tonneaux, celle: des l'ons Anglais, Lastes Suédois, &c., & à côté de l'échelle des tirants d'eau, les pieds correspondants des différentes Nations, où les Vaisseaux peuvent aller charger, ou décharger; mais, pour éviter la confusion, nous pensons qu'il seroit mienx d'avoir les rapports des différentes mesures, & des différents pieds, confignés dans des tables. On en trouvera pour les principales Puissances Maritimes de l'Europe, dans les Additions de cet Ouvrage. Nous le répétons, ces échelles servient de la plus grande utilité & commodité, on pourroit à leur moyen trouver tout d'un coup, & presque à la seule inspection, ce qui rette encore à charger, ce qu'on peut avoir déchargé, ce qui reste à bord, de combien un certain nombre de tonneaux peut faire caler le Navire; & une foule d'autres particularités qui intéressent directement la Construction, la Marine & le Commerce. Les Cons-

## en pieds cubiques de volume, ce qu'on obtiendra aisément en divifant cette différence par 1019 ;, qui sont le nombre des onces que pese

trusteurs pourroient mettre sur le même plan les échelles des solidités de tous les Navires qu'ils construisent, & terminer les courbes qui conviennent à chacun, par une autre courbe. On voit l'effet que pruduiroit cet assemblage marqué par les courbes RO,RP,RQ,& Rp,& la ligne terminatrice est OPQp; ils écriroient le nom de chaque Navire à l'extrêmité inférieure de sa courbe correspondante, ou bien ils les désigneroient par un numéro qui marqueroit l'ordre de leur construction. En voilà

affez sur ce point, passons au Jaugeage.

On peut se proposer deux questions sur la capacité des Vaisseaux, la premiere a pour objet de déterminer le poids que le Vaisseau peut porter pour être chargé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation, & la deuxieme de déterminer ce qu'il peut loger de pieds cubiques de marchandises dans sa cale, & les autres endroits propres à en recevoir. La folution de ces deux questions intéresse, au plus haut dégré, la Marine & le Commerce; mais la premiere est d'une utilité beaucoup plus générale: car la connoissance de la capacité de la cale ne peut être d'une grande utilité, sans celle du port du Navire, & on ne peut gueres déterminer l'une des deux quantités par l'autre; attendu que très-souvent le Navire est tout-à-sait chargé sans que sa cale soit remplie, & aussi très-souvent tous les es-

paces de la cale sont remplis sans que le Navire ait une charge suffisante.

C'est aussi la solution de la premiere question qui constitue proprement le Jaugeage. Car on entend assez généralement par ce mot, la maniere de faire les opérations nécessaires pour trouver la charge que le Navire peut porter pour pouvoir naviguer sans danger: ainsi en France ces opérations ont pour but de faire connoître le nombre de tonneaux de 2000 livres chacun que le Navire peut porter. D'après ce qui a été dit au commencement de cette note, on voit qu'il ne s'agit que de mesurer en pieds cubiques le volume de la partie de la carene que la charge fait plonger dans la mer, de la multiplier par 72 livres 3 onces, & de diviser le produit par 2000, le quotient exprimera le nombre des tonneaux qui composent la charge. Lorsqu'on a le plan du Vaisseau, cette opération n'a aucune dissiculté; mais lorsqu'on est privé de ce secours, on est obligé de prendre les mesures sur le Vaisseau même, ce qui est plus long & moins exact; souvent même ce travail présente des difficultés insurmontables lorsque le Navire est chargé. On voit donc, de plus en plus, la nécessité d'avoir le plan des Vaisseaux (18 Note.); & les échelles de solidités, faites par le Construc-

teur, exempteroient de tout travail à cet égard.

Le volume de la partie de la carene que la charge fait plonger dans la mer, peut se déterminer, soit en cherchant, comme nous l'avons dit, le déplacement du Navire lorsqu'il est lege, & son déplacement lorsqu'il est chargé, & en prenant la différence de ces deux quantités: ou bien, on peut chercher seulement le volume de cette partie, en la divisant en tranches, comme il a été dit (106.). Cependant, pour la pratique, il sussira de mesurer la surface du plan de slottaison, le Navire étant lege, celle du plan de slottaison, le Navire étant chargé, & de multiplier la moitié de la somme de ces deux surfaces par la quantité dont le Navire doit caler au maître couple, par l'effet de sa charge. Pour trouver cette dernière quantité lorsqu'on n'a pas le plan du Navire, on releve les tirants d'eau de l'avant & de l'arrière, le Navire étant lege; on fait la même chose, le Navire étant chargé; d'où l'on conclud la quantité dont chaque extrémité du Navire doit caler par l'effet de sa charge. Ensuite, on ajoute ensemble ces deux quantités, & la moitié de leur somme marque l'ensoncement que produit la charge dans les environs du maître couple. Dans la vue d'abréger ce calcul, ou peut même se contenter de mésurer la surface du plan de flottaison qui tient le milieu entre le plan supérieur & l'insérieur, & la multiplier par l'ensoncement que produit la charge au maître couple: car la surface de ce plan intermédiaire est à peu près la moitié de la somme de celles des plans supérieur & insérieur.

C'est à ces opérations que se réduit le jaugeage, lorsqu'on a pour objet de trouver la quantité pesante que le Navire peut porter : mais comme ce travail est d'un usige journalier, & qu'il est le plus souvent consié à des hommes qui n'ont pas les plus ségéres connoissances des Mathématiques, on a cherché dissèrens moyens pour simplisser le calcul, & le rendre à la portée du commun des Jaugeurs. Voici une regle qui nous paroît fort simple, & on pourra y avoir recours lorsqu'on n'aura pas besoin d'une extrême précision, ou lorsqu'on n'aura pas la commodité de saire autrement. 1°. On déterminera, comme ci - dessus, la quantité de pieds dont le Navire doit plonger par l'esse de sa charge. 2°. La longueur du Navire droit vis-à-vis la

chaque pied cubique (109, Note.): divisant ensuite le nombre des pieds cubiques qu'on aura ainsi trouvés par l'aire du plan de flottaison ABC,

liffe d'hourdy. 3°. La largeur du Navire prise en dehors des bordages. 4°. On multipliera ces trois quantités l'une par l'autre. 5°. On diviscra le produit par 33,8, si le Navire est plein dans ses extremités; si, au contraire, il est fort taille, comme le seroit une Frégate, on divisera le produit par 35,3; & si le Navire est tellement plein qu'il conserve sa plus grande largeur presque dans toute sa longueur, on divisera le produit par 32,2; le quotient de cette division exprimera, dans tous les cas, le nombre de tonneaux que le Navire peut porter. On voit aisement que l'esprit de cette regle, qui est analogue à celle qu'on trouve dans l'Ouvrage de M. Chapman, consiste à chercher d'abord le volume d'un parallélipipede rectangle qui a la même largeur que le Navire, dont la longueur est aussi la même que la sienne, prise à la lisse d'hourdy, & dont la hauteur est la quantité de pieds dont la charge sait ensoncer le Navire: & qu'ensuite il a fallu trouver, par l'expérience, le diviseur qui convient pour ces trois especes de Navires, afin d'avoir tout de suite la charge en tonneaux; attendu que le volume submergé par l'effet de la charge est une portion de celui de ce parallélipipede, & une portion différente, suivant l'espece de construction du Bâtiment. Comme nous indiquons les deux cas extrêmes, & un cas intermédiaire, avec un peu d'application, on acquerra aisément, & en peu de temps, le coup d'æil nécessaire pour se déterminer dans le choix du diviseur dont on doit faire usage. Cette regle, employée avec intelligence, ne peut gueres donner une erreur de plus de six tonneaux, pour un Bâtiment de 400, ce qui est bien suffisant pour les besoins ordinaires de la pratique.

Nous croyons donc qu'on peut s'en tenir à cette regle, qui est préférable à la plus part de celles que suivent les Constructeurs & les Jaugeurs. Chaque Port, & même chaque Jaugeur a sa méthode particuliere, & on remarque même que ces regles ont sousser plusieurs altérations dans dissérents temps, suivant l'idée qu'on a attachée au mot Jaugeage: il y a même de ces regles qui sont tout-à-fait absurdes. La généralité de toutes ces méthodes paroît avoir pour objet de calculer la capacité de la cale des Navires en pieds cubiques; & ensuite on a cherché un diviseur convenable pour en conclure le nombre de tonneaux qu'ils pouvoient porter; parce qu'on a toujours cru voir un rapport entre la capacité de la cale du Navire, & le poids qu'il peut porter. Mais ce diviseur ne peut être constant pour tous les Navires, celui qu'il faut employer pour trouver le port d'une Galiotte Hollandaise, dont on connoît la capacité de la cale en pieds cubiques, ne convient nullement pour une Frégate Française, ou Anglaise: celui qui convient pour un Vaisseau de ligne, ne convient pas pour un Lougre, & même le diviseur qui conviendroit à un Bâtiment destiné pour la traite des Noirs, ne conviendroit pas à un Bâtiment destiné pour le commerce des Colonies de l'Amérique, & C'est sans doute cette différence qui a donné lieu à la variété des méthodes, qui toutes peuvent convenir passablement bien pour les especes de Navires auxquels elles ont été originairement appropriées; mais qui sont absolument désectueuses entre les mains du commun des Jaugeurs qui les applique indisséremment à tous les

Navires

En évaluant ainsi la capacité de la cale des Navires en pieds cubiques, il est évident qu'on a envisagé le jaugeage sous le deuxieme point de vue dont nous avons parlé; c'est à-dire, qu'on a cherché à déterminer ce que le Navire pouvoit loger dans sa cale: c'est ce qui a donné lieu à la distinction des tonneaux de Poids & des tonneaux d'Arrimage. Suivant l'Ordonnance de la Marine, de 1681, le tonneau d'arrimage est sixé à 42 pieds cubiques; ainsi lorsqu'on a évalué la capacité de sa cale en pieds cubiques, il faut la diviser par 42 pour avoir au quotient le nombre des tonneaux

d'arrimage qui y correspond. Faisons quelques réslexions à ce sujet.

Il est évident que deux Navires construits sur le même plan, chargés comme il convient pour seur seur se pour faire valoir leurs qualités, doivent naviguer avec la même ligne d'eau; & si les matériaux qui entrent dans la construction de ces deux Navires sont les mêmes, & si leur mâture & leurs agrès sont du même poids, il s'ensuit qu'ils seront d'un même port. Ces deux Navires, quoi-qu'ayant leurs carenes sur le même plan, peuvent cependant avoir leur cale d'une capacité sott différente, suivant la situation qu'on donnera au premier pont, & suivant la hauteur des entreponts. Si celui dont le premier pont est le plus bas, ayant sa cale remplie d'une certaine espece de marchandise, est calé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation, une semblable cargaison mite dans la cale du deuxieme, le chargera également, mais il restera beaucoup d'espace vuide dans sa cale. Ainsi

#### DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 67 le résultat de cette division exprimera la quantité dont la vraie ligne d'eau sera plus, ou moins élevée que la ligne ABC. Cette regle est

en fuivant la regle que prescrit la valeur du tonneau de l'ordonnance, on trouveroit le deuxieme Navire d'un plus grand port que le premier: & si cette regle donnoit exactement le port du premier, il faudroit, pour qu'elle donnât le port du deuxieme, qui est le même, supposer le diviseur

plus grand, c'est-à-dire, donner une plus grande valeur au tonneau d'arrimage.

Si, conservant le même creux à ces deux Navires l'un est construit d'une maniere beaucoup plus solide que l'autre, s'il entre plus de ter dans sa construction, si les couples sont plus rapprochés, si les bois sont d'une plus grande pésanteur spécifique, s'il a des agrès, & une mature plus pesante, &c.; ce sera autant de diminué pour la charge qu'il pourra porter; cependant, en suivant la même regle, on trouvera fon port égal à celui du premier, tandis qu'il est évidemment plus petit; & si cette regle convient pour le deuxieme Navire, il faudroit, pour qu'elle convînt également au premier, supposer le diviseur plus petit, ou faire le tonneau d'arrimage de moins de quarante-deux

pieds cubiques.

On voit donc que la capacité de la cale des Navires n'a pas un rapport constant avec leur port :. & qu'en voulant établir une relation entre ces deux quantités, on ne peut donner une valeur constante au tonneau d'arrimage. Ainsi, on doit prendre le tonneau d'ordonnance comme une mesure simplement étendue que le Législateur a prise pour servir à la perception de ses droits, & non comme l'expression d'une mesure pesante propre à exprimer le port des Navires d'une maniere fixe. En faisant le jaugeage suivant l'ordonnance, on trouve seulement ce que le Navire peut loger de marchandises d'une pesanteur spécifique telle que, sa cale étant entiérement remplie, il soit chargé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation. Mais on voit évidemment que cette espece de marchandise est absolument idéale, qu'elle doit varier suivant les différentes especes de Navires, suivant la pesanteur des bois, & la quantité de ser qui entrent dans leur construction, & suivant le poids de leur mâture, de leurs agrès, &c. Ainsi cette idée du jaugeage ne peut s'accorder aux besoins du Commerce, & la destination des Batiments qui y sont employés, parce qu'on a besoin principalement d'en connoîtte le port ; elle ne peut tout au plus s'appliquer qu'à la perception des droits. C'est aussi sur leur capacité que les Navires payent les droits en Angleterre; encore cette maniere d'envisager les choses n'est-elle pas exempte de tout inconvénient.

Si l'on a toujours cherché à établir un rapport entre le port des Navires, & la capacité de leur cale, c'est qu'on a toujours senti que ces deux choses avoient une siaison intime, que la cale étoit destinée à être remplie, & que le Navire étoit destiné à être chargé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation: qu'il n'étoit pas juste de payer le fret d'une marchandise d'une grande pesanteur spécifique, seulement à l'espace qu'elle occuperoit, & de payer au poids le fret d'une marchandise d'un grand encombrement, & d'une petite pesanteur : que dans le cas où le Navire seroit chargé de marchandises de différentes pesanteurs, sous un même volume, ce qui arrive le plus souvent, il est toujours difficile d'établir le prix de chaque espece de fret, d'une maniere équitable, tant pour le Fretteur

que pour l'Armateur,

Le seul cas où le tonneau de l'ordonnance donne, avec assez de précision, la charge du Vaisseau en tonneaux de poids, est celui où le Vaisseau avec sa mâture, son grément, son armement, ses vivres, &c. ne pese que le riers du volume d'eau qu'il déplace étant chargé; c'est-à-dire, dans le cas où la charge est double du poids du Vaisseau tout équipé; & en même temps lorsque cette charge ne monte dans la cale que jusqu'au niveau de la flottaison. Car alors, en faisant abstraction du volume de la membrure & des bordages, le volume de la charge est le même que celui du déplacement; & comme le volume déplacé pese autant de tonneaux qu'il contient de sois 28 pieds cubiques, il s'ensuit que le tonneau de la charge occupera d'autant plus d'espace que la charge a moins de pélanteur. Or, la quantité de tonneaux qui compose la charge est, par la supposition, les deux tiers de celle du déplacement; donc réciproquement le volume du tonneau du déplacement sera les deux tiers de celui du tonneau de charge, ainsi le premier étant de 28 pieds cubiques, le deuxieme sera nécessairement de 42.

On a fait abstraction du volume de la membrure & des bordages, en supposant que la charge monte jusqu'au niveau de la flottaison; mais on ne doit pas craindre que ces suppositions induisent dans des erreurs de conséquence, car les espaces vuides qui sont au-dessus de l'eau sont, à peu près, égaux au volume de la charpente de la carene, c'est-à-dire, qu'en général les espaces dettinés à la charge sont à peu près égaux au volume du déplacement. Il n'en est pas de même de la seconde

TOME II.

fondée sur ce que le Vaisseau doit se submerger plus, ou moins, & par conséquent occuper un nouveau volume de plus, ou de moins,

supposition, qui est que le Vaisseau tout équipé ne pese que le tiers de son déplacement en charge, les Vaisseaux pesent en général beaucoup davantage; ainsi il n'arrivera que très-rarement que le tonneau d'ordonnance donnera le port du Navire avec une précision suffisante. Voici cependant deux regles qui supposent une correspondance constante entre le tonneau de poids & celui d'arrimage; la premiere est usitée par les Constructeurs, lorsqu'ils n'ont pas la commodité de faire autrement; & la deuxieme est celle des Jaugeurs de Marseille.

PREMIERE REGIE. Prenez la longueur du Navire de tête en tête, en dehois de l'étrave & de l'étambot; la largeur au fort en dehois des préceintes; le creux de la ligne droite du maître bau fur la quille, qu'on peut presque toujours avoir à la pompe. Faites le produit de ces trois dimensions, & en retranchez les deux dernieres figures à droite: les chissres qui restent à gauche indiqueront le nombre des tonneaux de 2000 livres, & de 42 pieds cubes, que peut porter, & arri-

mer le Navire.

SECONDE REGLE, ou Regle de Marfeille. Mesurez en pans [1] la longueur du Navire, de l'étrave à l'étambot : sa plus grande largeur au maître bau, & son creux au même endroit, depuis la ligne qui a servi à déterminer la largeur jusqu'à la carlingue. Multipliez ces trois dimensions entrelles, retranchez les deux dernieres figures de la droite du produit, & prenez la moitié de celles qui restent à gauche; cette moitié indiquera le nombre des tonneaux de poids & d'arrimage, qui

constituent la capacité du Navire.

Le Lecteur est présentement à même d'apprécier le mérite de ces deux regles: quant à nous, il nous paroît qu'au lieu de chercher un rapport entre les tonneaux de poids & d'arrimage, rapport, qui, comme nous l'avons fait voir, ne peut être constant, il seroit beaucoup mieux d'exiger du Jaugeur qu'il déterminat le port du Navire en tonneaux de poids, & la capacité de sa case en tonneaux d'arrimage. On lui seroit aussi évaluer la capacité des entreponts en tonneaux d'arrimage: & les opérations du jaugeage consisteroient à sournir ces deux résultats, qui mettroient à même de résoudre, avec exactitude & facilité, toutes les questions que les affrettements présentent sur l'arrimage.

& le port des Navires.

On pourroit demander sur lequel de ces deux résultats il convient de regler le prix du fret, serace au poids, ou au volume des marchandises? Comme les opérations du Commerce doivent être débarrassées de calculs minutieux, & embarrassants, & comme on obtient aisément le poids des marchandifes, tandis qu'il est souvent affez difficile de se procurer leur volume avec une précision sufficante: de plus, comme les Navires sont destinés à être chargés, & gu'il n'est jamais effentiel qu'ils soient absolument pleins, nous pensons avec M. Bouguer, qu'il convient que le tout se regle au tonneau de poids; alors pour fixer le prix du fret d'une maniere équitable, il faut faire en-forte de le proportionner au volume respectif des différents objets, afin de tenir compte de leur encombrement. Cet usage est aussi presque généralement établi dans les dissérents Ports: les Affrettements se sont toujours au poids dans les Colonies, mais chaque espece de denrée paye un prix particulier relativement à son volume; & si la proportion exacte des volumes ne paroit pas absolument observée, c'est que les opérations de Commerce sont souvent modifiées par des circonstances qui ne peuvent être l'objet d'une Géométrie rigoureuse. En 1776, au Port-au-Prince & à Saint-Marc, le fret du Coton en balles, pesant environ 300 livres, étoit à 42 deniers de la livre, & à 36 deniers pour celui en ballottins qui ne passent pas 150 livres: celui de l'Indigo en futailles, depuis 160 jusqu'à 700 livres, étoit à 33 deniers: celui du Café en boucauds, de 1200 Jivres ou environ, étoit à 17 deniers, en barriques de 5 à 600 livres, il étoit à 16 deniers, en quarts de 240 à 250 livres, à 15 deniers, & en sacs d'environ 100 livres, à 14 deniers : celui du Cacao étoit à 16 deniers : enfin le fret du Sucre terré en barriques créoles, du poids de 1700 à 2000 livres, étoit à 13 deniers: à 12 deniers, en tierçons de 5 à 600 livres, & en quarts de 170 à 180 livres, il étoit à 11 deniers. Ainsi le fret du Coton, Indigo, Case, Cacao, & Sucre, sous les volumes où ils sont le plus ordinairement, étoit comme les nombres 42, 33, 17, 16, & 13. Celui du Coton fous les deux formes spécifiées, étoit comme 42 est à 36, ou comme 14 à 12. Celui du Café, dans ses trois especes de futailles & en sacs, comme 17, 16, 15, & 14: & celui du Sucre terré en barriques, tiercons

<sup>[1]</sup> On suppose ici le pan seulement de neul pouces, ou trois quarts de pled, quoiqu'il soit effectivement de neul pouces trois lignes, trois huitiemes,

# DE LA ELOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 69 lequel soit égal à celui du fluide, dont le poids est la différence entre le poids du Navire & celui du volume calculé : mais ce volume est celui

& quarts, comme 13; 12 & 11. Quant-aux autres denrées, comme elles ne sont jamais affèz abondantes pour former l'objet principal de la cargaison, seur fret est assez communement constant, quoiqu'elles soient présentées sous des volumes différents, comme on a vu pour l'Indigo & le Cacao [1].

On remarquera, sans doute, que cette diminution du prix du fret pour une même marchandise, à proportion que la futaille qui la renferme diminue de grandeur, contredit la proportion des volumes que nous avons établie, & qui doit être suivie; car il est évident que huit quarts de Sucre de 250 livres, produisent beaucoup plus d'encombrement qu'une barrique de 2000 livres, & cependant ces huit quarts payent moins de fret que la barrique, dans la raison de 13 à 11. Voici la raisson de cette contradiction. Les denrées miles dans ces petites surailles sont beaucoup moins estimées dans le Commerce que celles qui sont dans les grandes, & paient, en outre, une tare plus sorte dans la raison de 19 à 13; de plus, les petites futailles sont à proportion plus coûteuses que les grandes: ainsi les Colons mettent leurs denrées le moins qu'ils peuvent sous ces petits volumes. Mais, d'un autre côté, comme ces petites pieces sont très-nécessaires pour la persection de l'arrimage, afin de remplir les vuides que les grandes pieces laissent entr'elles, ou, comme disent les Marins, pour templir, les Forms, elles sont sort recherchées des Capitaines; & c'est cette concurrence qui produit une réduction dans le prix du fret: mais il n'est pas douteux que s'il s'agissoit de saire un chargement complet en petites sutailles, le prix du fret ne sut plus sort que pour les grandes.

Lorsqu'on prend une cargailon de marchandises très-volumineuses, relativement à leur pelanteur, de manière que le Navire soit tout-à-sait plein, sans être chargé jusqu'à sa ligne d'eau de navigation, il semble que le fret devroit se régler sur le volume; mais il nous paroît que, même dans ce cas, on doit se régler sur le tonneau de poids; car il est évident que cette cargailon doit rapporter le même fret que si le Navire étoit entiérement chargé. Si le Navire est de 500 tonneaux, & qu'on ne puisse arrimer que le poids de 400 tonneaux de cette marchandise, il saut que ces 400 tonneaux produisent un fret égal à celui qu'auroient produit 500 tonneaux d'une marchandise qui auroit pu s'arrimer en entier; attendu que le Navire est entiérement occupé par cette cargaison : ainsi c'est sur le port du Navire que doit se régler l'affrettement. De plus, si les marchandises étoient tellement légeres que le Navire, quoique plein, ne sût pas suffisamment chargé pour naviguer avec sûreté, il faudroit alors embarquer du lest pour augmenter la stabilité, & dans ce cas les frais du lestage doivent entrer dans le prix du fret; c'est aussi ce qui se pratique, car les Armateurs veulent, autant que les circonstances peuvent le permettre, retirer de leurs Navires ce qu'ils en retireroient si on les chargeoit entiérement. Au reste, tout ceci soussie nécessairement quelques modifications, suivant l'abondance

ou la rareté du fret relativement au nombre des Navires.

Il est, malgrécela, très-utile aux Capitaines de connoître la capacité de leur Navire en tonneaux d'arrinage; car connoissant seulement le port du Navire, on ne seait pas pour cela ce que le Navire peut prendre de telle ou telle marchandise; souvent il ne pourroit pas loger dans ses capacités un volume de cette marchandise équivalent à son port, c'est ce qui nous a fait dire qu'il étoit essentiel de connoître le port & l'arrimage. Par l'arrimage on connoît le volume de marchandises que le Navire peut loger, mais le port sait connoître s'il est en état de les porter. Voici une regle affez simple & affez eta de pour trouver la capacité intériaure des Navires, elle est sondée sur les mêmes principes que celle qui a été exposée: (106.) pour trouver le déplacement.

Reole pour requent la capacité de la cole d'un Navire en tonneaux d'arrimage. Mesurez trois largeurs du Navire, par le centre du mát d'artimon, l'une sous le pont, l'autre au niveau du dessur de la carlingue. Le la troisieme au milieu de la distance entre le dessur de la carlingue & le pont. Mesurez pareillement trois largeurs semblables, quelques pieds en arrière du mât de misaine, & trois autres au milieu de la distance des points où l'on a mesuré les largeurs dans les deux premières opérations: & vous aurez ainsi trois largeurs prises dans trois sections de la cale, faites à égale distance entr'elles.

<sup>[1]</sup> Nous avons pris ces nombres sur des affretements faits en temps de paix, parce que le Cummerce se fait alors d'une manière plus uniforme, & que les choses sont dans une espece d'équilibre. On ne doit cependant pas s'attendre à une exactitude rigoureuse, parce que ces nombres étant peties, une variation d'une unité, en plus, ou en moins, suit varier sensiblement leur rapport. In 1780 (temps de guerre), les affretements du Coton, Indigo Casé, Caccao, Sucre, suivoient la proportion des nombres 20, 20, 12, 10, & 11, (le fret du Coton étant à 120 den.) proportion, qui, comme on le voit, diffère sensiblement de la précédente: mais dans la guerre le Commerce éprouve des especes de mouvements convulsts, qui troublent singulièrement l'ordre de ses opérations.

dont la base est la section, ou le plan de flottaison, ABC, & dont la hauteur est la quantité dont le Navire doit se submerger plus oumoins, en supposant néanmoins que cette quantité soit très-petite. Donc, en divisant le volume par l'aire du plan de flottaison, le quotient sera

Pour avoir l'aire de chaque fection, ajoutez ensemble la moitié des largeurs prises sous le pont & au-dessus de la carlingue, & la largeur intermédiaire en entier; multipliez cette somme par la moitié du creux de dessous barrot sur carlingue, le produit sera l'aire de chaque section (106.).

Ajoutez ensuite la moitié de l'aire des sections saites au mât d'artimon, & au mât de misaine, avec la section intermédiaire prise en entier, & multipliez la somme par la distance d'une section à l'autre; le produit exprimera en pieds cubiques la capacité de la partie de la cale comprise entre les sections extrêmes; il ne s'agit plus que d'y joindre les parties comprises entre ces sections extrêmes & l'étrave (106.).

On peut regarder, sans erreur sensible, ces derniers espaces comme des demi-paraboloïdes, ainsi leur solidité se trouvera en multipliant l'aire de chaque section extrême, par la moitié de la distance

à l'étambot, ou à l'étrave (108, Note, page 60, & Tome 1, 124 & 126.).

Retranchant de la somme de ces trois quantités, l'espace qu'occupe l'archipompe, on aura la capacité de la cale en pieds cubiques, à quoi on ajoutera les espaces de l'entrepont, où l'on peut loger des marchandises; & il ne s'agira plus que de diviser la somme de tous ces espaces par 42, le

quotient sera la capacité du Navire en tonneaux d'arrimage.

Il faut ensuite connoître la quantité de pieds cubiques qu'occupe un tonneau de poids de la marchandife qui doit faire la cargaison, & diviser la capacité du Navire, exprimée en pieds cubiques, par ce nombre, le quotient exprimera le nombre de tonneaux de poids qui correspond à la totalité de l'arrimage. Ainsi, connoissant le port du Navire, on verra, tout d'un coup, s'il peut porter une cargaison complette de cette marchandise, si le Navire en sera suffisamment chargé, on s'il faudra embarquer du lest.

Dans le cas où il sera nécessaire d'embarquer du lest, on en soustraira le volume de celui qu'on vient de trouver pour la capacité du Navire; faisant ensuite la division, comme on vient de le prescrire, on ajoutera le poids du lest au quotient, la somme sera la charge produite par la cargaison

& par le left.

Pareillement, si l'on connoît se port du Navire en tonneaux de poids, on pourra trouver se volume de telle ou telle marchandise qui répond à ce poids, en multipliant le port par la quantité de pieds cubiques qu'occupe un tonneau de cette marchandise: & divisant le produit par 42, on aura le nombre des tonneaux d'arrimage qui y répond. Ainsi, en connoissant d'avance la capacité du Navire, on verra si le Navire peut loger autant de cette marchandise qu'il en peut porter.

Par les principes que nous avons donnés dans cette Note, on peut aussi trouver jusqu'à quelle ligne d'eau le Navire doit enfoncer, sa cale étant remplie d'une espece de marchandise, dont la pé-fanteur spécifique n'est pas suffisante pour charger le Navire: par-là on verra s'il faut absolument embarquer du lest, & la quantité qu'il convient d'en prendre. On peut aussi, comme nous l'avons

dit, faire usage des échelles de solidités.

Pour rendre ces calculs plus faciles, nous donnerons, dans les Additions de cet Ouvrage, une Table des pesanteurs spécifiques des disserents objets qui peuvent former une cargaison, de même que des municions de guerre & de bouche, des différentes parties du grément, & des objets qui entrent dans la construction d'un Navire. Ces tables seront très-utiles aux Constructeurs, car à leur moyen ils évalueront aisément ce que doit peser, tout armé, équipé, & chargé, un Navire qu'ils auroient à construire d'un port déterminé; & à ce moyen, ils seront à même d'en déterminer le déplacement, & de proportionner sa carene en conséquence.

Quelquesois c'est sur la capacité de la cale qu'il faut tabler, lorsqu'on construit un Navire destiné à telle ou telle espece de commerce, lorsqu'il doit, par exemple, charger en grenier quelque espece de grains, ou autre chose; alors il faut saire ensorte de sui donner des capacités suffisantes pour loger une quantité déterminée de ces marchandises, & proportionner sa carene de maniere qu'il en soit suffisamment chargé. Pour faciliter ces opérations, on trouvers aussi, dans les Additions, combien il saut de chaque espece de marchandise pour saire un tonneau, suivant

ce qui a été reglé pour les affrettements du Roi.

la hauteur. Dans l'exemple qui précede, on vient de voir que le volume dont le Navire sera submergé dans le fluide, en supposant qu'il enfonce jusqu'à la ligne d'eau ABC, est de 66064 pieds cubiques: multipliant cette quantité par 1019 onces ; le produit 67263259 onces exprimera le poids de ce volume. Supposons maintenant que le Vaisseau dût peser 70000000 onces, la dissérence sera 2736741, laquelle étant divisée par 1019; donnera 2684 pieds cubiques pour le volume correspondant à cette dissérence. Divisant ce nombre de pieds cubiques par 5312, qui est la valeur en pieds quarrés de la surface du plan de flottaison ABC (108.), on trouve pour quotient un peu plus de 6 pouces; c'est la hauteur dont la vraie ligne d'eau sera plus

élevée que la ligne d'eau ABC.

(111.) S'il est essentiel de ne pas changer cette ligne d'eau ABC, soit parce qu'en la changeant, la batterie deviendroit extraordinairement trop basse, ou trop haute, il sera nécessaire alors de faire des changements au Navire, en donnant plus ou moins de volume à sa carene, jusqu'à ce qu'il en résulte un volume qui convienne avec le poids que le Navire doit avoir. On peut faire ces altérations de différentes manieres, soit en donnant plus ou moins de capacité aux couples, soit en augmentant, ou en diminuant, quelqu'unes des dimensions du Navire, ou en les changeant toutes ensemble. Mais en supposant qu'on ait donné aux couples la figure la plus parfaite, & qu'on ne veuille pas l'abandonner; on fera ensorte d'augmenter, ou de diminuer le Vaisseau proportionnellement dans toutes ses parties; c'est ce qu'on peut toujours faire avec beaucoup de précision: car si l'on exprime par v le volume trouvé par le calcul, par V celui qu'on voudroit donner au Vaisseau, par m la largeur correspondante au volume v, & par x celle qui correspond au volume V; on aura cette proportion, à cause de la similitude qu'il doit y avoir entre les Vaisseaux,  $v:V::m^3:x^3*$ , ce qui donne x= $\frac{mV^{T}}{v^{\frac{1}{2}}}$ : de forte que le produit de la racine cubique du volume

qu'on veut donner au Vaisseau, multipliée par la largeur de celui dont on a déterminé le volume par le calcul, étant divisé par la racine cubique du volume trouvé par le même calcul, le quotient exprimera la largeur qu'il faut donner au nouveau Navire, pour que sa carene ait le volume V, qu'on desiroit qu'elle eût. Dans le même exemple précédent, si on vouloit que le Vaisseau déplaçât un volume de fluide de 72000 pieds cubiques, au lieu des 66064

<sup>\*</sup> Loyez le Cours de Mathématiques de M. Bezout, Deuxieme Partie, Article 265.

pieds cubiques trouvés par le calcul, on auroit  $\frac{42 \cdot (72 \cos)^{\frac{1}{2}}}{(66064)^{\frac{1}{2}}}$  = 43 pieds

pour la valeur de la largeur qui correspond à ce nouveau vohume. On suppose dans tout ce calcul, que toutes les parties du Navire augmentent proportionnellement; mais quoiqu'il n'en sût pas ainsi, à toute rigueur, l'altération ne devant pas être très-grande, l'erreur seroit toujours négligeable; car quand le calcul disséreroit de la vérité de 1000 pieds cubiques, comme il saut diviser ces 1000 pieds cubiques par 5312, qui est la surface du plan de slottaison il n'en résulteroit qu'une erreur de  $\frac{1000}{5312}$  de pieds, ou d'environ deux pouces, dans la hauteur de la ligne d'eau; quantité qui est assuré-

ment négligeable.

(112.) Le calcul matériel du poids d'un Vaisseau de guerre, déterminé par la réunion du poids de toutes ses parties, est long, comme nous l'avons dit ci-devant, & l'on est d'ailleurs fort exposé à commettre des erreurs. Il est beaucoup plus facile pour les Constructeurs, d'examiner, au moyen des plans qu'ils peuvent avoir de quelques Vaisseaux anciennement construits, le volume que ces Vaisseaux ont deplacé: car ce volume devant être le même pour tous ceux du même rang, il servira de base pour ceux qu'ils auroient à construire par la suite. En examinant le volume qu'occupent dans l'eau de mer les Vaisseaux & Frégates du Roi, construits suivant la méthode Anglaise, on a trouvé que le Vaisseau de 70 canons, ayant 48 pieds de largeur, déplace 96500 pieds cubiques: que celui de 60 canons, ayant 42 pieds de largeur, déplace 68650 ppp: que la Frégate de 26 canons de 12, ayant 33 pieds de largeur, déplace 34782 PPP: que la Frégate de 22 canons de 8, & de 31 pieds † de largeur, déplace 25170 ppp: qu'un Paquebot de 18 canons de 6, avec 26 pieds de largeur, déplace 15740 PPP: & qu'un autre Paquebot de 16 canons de 4, avec 25 pieds de largeur, déplace 11770 PPP. Si l'on multiplie ces volumes ainsi exprimés en pieds cubiques par 10193, qui est le nombre des onces Castillanes que pese un pieds cube d'eau de mer, & si l'on divise le produit par 1600, nombre des onces contenues dans un quintal, on trouvera que le Vaisseau de 70 canons pese 61499 quintaux: celui de 60 canons, 43750: la Frégate de 26 canons, 22166: celle de 22 canons, 16040: le Paquebot de 18 canons, 10031: & celui de 16 canons, 7511.

(113.) Si tous ces Navires étoient semblables, de façon que leurs dimensions sussent proportionnelles, leurs volumes & leurs poids seroient comme les cubes de leur largeur. Dans cette supposition, en prenant pour base le Vaisseau de 60 canons, on trouvera 65306

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 73 quintaux pour le poids qui correspond au Vaisseau de 70 canons; quantité qui excede celle qu'on a trouvée par l'expérience de 2807 quintaux. On conclud de cet exemple, qu'à mesure que les Vaisseaux font plus grands, leurs volumes & leurs poids suivent une raison moindre que celle des cubes de leurs largeurs. Ceci dépend non seulement de ce que, contre toute raison, quelques Constructeurs sont dans l'usage de donner aux bois & ferrures des grands Vaisseaux de moindres dimensions, c'est-à-dire, un moindre échantillon que celui qu'ils devroient avoir à proportion de leur grandeur; mais encore de ce que les grands Vaisseaux n'ont pas besoin d'avoir des entreponts & des chambres d'une élévation proportionnée à leur grandeur; d'où il résulte par conséquent que le corps entier du Vaisseau n'est point élevé en proportion de sa grandeur. Le Vaisseau de 60 canons a 6 pieds 10 pouces 4 de hauteur d'entrepont; en suivant la proportion qui résulte de la similitude parsaite, il correspondroit une hauteur de 7 pieds 10 pouces pour l'entrepont du Vaisseau de 70, lequel n'a cependant que 7 pieds 1 pouce. Les quatriemes alonges des couples du Vaisseau de 60 canons ont 12 pouces + de largeur: en suivant la proportion, il viendroit 14 pouces 7 pour le vaisseau de 70; & dans ce Vaisseau elles ont seulement 13 pouces 1. Il est vrai que les Constructeurs compensent ce désaut, quoique non absolument, en mettant à proportion une moindre distance entre les couples des grands vaisseaux; mais cela ne peut apporter de compensation qu'au désaut d'échantillon des alonges. Les autres pieces demeurent toujours sans aucune compensation. Les baux du premier pont, dans le vaisseau de 60 canons, ont 15 pouces ? de largeur ; ce qui correspond à 18 pouces pour celui de 70 canons : cependant les baux du premier pont de ce Vaisseau n'ont seulement que 17. pouces f. Ajoutons à cela que l'on borde ordinairement ces deux Vaisseaux avec des bordages de même épaisseur. Cette pratique s'est introduite sans réflexion, & sans aucune raison; car si nous nous rappellons ce que nous avons dit des Leviers, ( Tome I, Art. 212, 213, 214, 215, & leurs Notes), la résissance des pieces de bois est comme les cubes de leurs diametres; & puisque les poids sont dans la raison des cubes des largeurs des Navires; les moments dont ils ont à éprouver l'action, sont comme les quatriemes puissances desdites largeurs, ou les moments d'inertie seront comme les cinquiemes puissances\*. Il est évident, par cette raison, qu'en supposant les di-

<sup>\*</sup> Pour voir distinctement la légitimité de l'application des Articles du premier Volume auquel. L'Auteur renvoie; on remarqueza 1°, que, par l'Article 214, la force dont les bois peuvent supporter

mensions proportionnelles, le grand Vaisseau est moins capable de résissance que le petit, & par conséquent il faudroit donner de plus grandes épaisseurs aux pieces de bois dont le grand est composé, c'est-à-dire, leur donner un plus fort échantillon, ce qui est tout le contraire de ce que pratiquent les Constructeurs. Si l'on représente par g l'épaisseur des couples, par a leur largeur, par n leur nombre, & par m la largeur du Vaisseau; pour que tous les Vaisseaux fussent capables d'une égale résissance, l'expression met devroit être généralement constante pour tous les cas. Ainsi l'on voit que, quand on feroit les épaisseurs g, les largeurs a, & le nombres des couples n, dans le rapport des dimensions linéaires, ou des largeurs m des Navires, l'expression se réduiroit toujours à  $\frac{1}{m}$ : ce qui sait voir que, même dans ce cas, les Frégates demeureroient encore plus fortes que les Vaisseaux, & malgré cela, elles seroient beaucoup moins chargées de bois, en raison inverse des mêmes largeurs. Ajoutons à cela que, pour l'ordinaire, les Constructeurs ne sont n que comme  $m^{\frac{2}{3}}$ , ce qui réduit l'expression ci-dessus à  $\frac{1}{m^{\frac{2}{3}}}$ . L'expérience confirme journellement cette théorie : il n'est que trop ordinaire de voir les grands Vaisseaux arqués, rompus, désunis, tandis que les Frégates se maintiennent fermes, sans aucune désunion, & sans le moindre arc. Les

2°. Le même Article 214 donne  $\frac{P^{\pi}}{L^{2}l} = \frac{P\phi}{L'^{2}l'}$ , ou  $\frac{L^{2}l}{P^{\pi}} = \frac{L'^{2}l'}{P\phi}$ , pour le cas où le levier est en repos; mais dans le cas où la rotation se fait esse diverment autour d'un axe, les moments  $p\pi$ ,  $P\phi$  des puissances, sont les moments d'inertie: exprimant donc ces moments par S & S', dans les deux leviers, on aura  $\frac{L^{2}l}{S} = \frac{L'^{2}l'}{S'}$ . On parviendroit à une expression analogue, en considérant que  $\pi = \frac{L'^{2}l'}{S'}$ .

 $\frac{Sdu}{p^2dt}$ , & par consequent  $\varphi = \frac{S'du}{P^2dt}$  (Tome I, Article 205.): ce qui fait voir que sous une même vitesse angulaire les puissances sont entr'elles comme les moments d'inertie, &c. &c.

Ceci posé, si on considére le Navire comme un levier, ainsi que le sait l'Auteur, il est clair que les puissances  $\pi$  &  $\varphi$  étant les poids, elles sont proportionnelles aux cubes des largeurs des Navires, & que les distances  $\rho$  & P sont proportionnelles aux mêmes largeurs; ainsi les moments  $\rho \pi, \rho \varphi$  sont comme les quatriemes puissances desdites largeurs. On voir encore que les moments d'inertie étant le produit des poids par le quarré de leurs distances à l'axe de rotation, ces moments sont proportionnels aux cinquiemes puissances des largeurs des Navires, &c. &c (Voyez aussi l'Arrecle 439 de ce Volume, qui contient une démonstration particuliere de cette vérités)

bois

l'action, est en raison directe de la somme des moments de leurs sibres, par rapport à l'axe autour duquel la rotation tend à se faire, & en raison inverse de la distance de la pussance agissante au même axe. Supposant donc la puissance appliquée à la même distance de l'axe dans deux leviers disférents, il s'ensuivra que la force dont ces leviers pourront supporter l'action sera seulement dans la raison de la somme des moments qui résultent de l'intensité des sibres. Or ( Tome 1, Article 208) la somme de ces moments est exprimée par  $KA^2 + ka^2$ , & on a sait voir ( Tome 1, Article 212. Note.) que, dans le cas où l'on supposeroit les leviers semblables, cette quantité est proportionnelle à L1, c'est-à-dire, au cube de seurs diametres.

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 75 bois qui composent les Vaisseaux de guerre sont donc trop soibles. tandis que ceux qui composent les Frégates peuvent être extraordinairement forts. Si les Bâtiments d'une grandeur moyenne, comme, par exemple, ceux de 40 pieds de largeur, ont été reconnus avoir une force suffisante, il n'étoit pas nécessaire, & il est même contre la raison, que les Bâtiments d'une moindre grandeur aient à proportion plus d'épaisseur de bois; ces derniers peuvent même en avoir moins, sans qu'il y ait de risque qu'ils soient moins forts à proportion. Au contraire, dans les grands Vaisseaux, comme les Vaisseaux de guerre, il est nécessaire que les bois soient d'un plus fort échantillon: & malgré cela, on ne pourra jamais leur donner une force égale à celle des petits, sans courir le risque qu'ils n'occupent ensuite un volume beaucoup trop considérable dans le fluide, & qu'il n'en résulte de trèsgrands défauts. On voit, en conséquence de tout ceci, qu'il convient de faire quelque augmentation à l'échantillon des grands Vaifseaux; mais cela doit se faire avec beaucoup de précautions & de réserve : car un demi-pouce seulement d'augmentation dans les épaisseurs sur chaque 12 pouces, ou un pouce d'augmentation sur 24 pouces, augmente le poids d'une piece, à très-peu-près, dans la raison de 12 à 13, les poids étant comme les quarrés des dimensions linéaires. Par conséquent, si le corps du Navire pese 37100 quintaux, ce qui est à peu près le poids d'un Vaisseau de 70 canons. comme on le verra plus bas, cette seule augmentation dans les épaisseurs, le feroit peser 3090 quintaux de plus, ce qui lui abaisseroit sa batterie de 8 pouces, & lui seroit perdre beaucoup de sa marche.

(114.) Dans les Vaisseaux Espagnols construits par Gastaneta, les couples étoient aussi unis qu'ils le sont dans ceux de construction Anglaise; mais les unions, ou empâtures des pieces les uns avec les autres étoient plus petites, ce qui diminuoit la longueur de chaque piece d'un pied & demi, ou de deux pieds, & cette diminution des longueurs diminuoit le poids du Navire d'environ 1000 quintaux: ces Vaisseaux étoient donc toujours légers; mais ce travail est fondé sur de saux principes, comme le sçavent les Constructeurs habiles.

(115.) Les Constructeurs Français mettent une plus grande distance entre les couples; ils n'emploient pas non plus tant de pieces courbes\*, de sorte qu'un Vaisseau de 70 canons, avec 46 pieds

<sup>\*</sup> L'Auteur entend parler des courbes qui servent à assujettir les baux contre les membres, les courbes d'arcasses, la courbe d'étambot, &c., les guirlandes, &c., qu'on met en moindre quantité, ou d'un moindre échantillon.

Anglais de largeur, déplace seulement 90260 pieds cubiques, qui équivalent à 57522 quintaux de poids. Ce Vaisseau ayant la même longueur & le même creux que celui dont nous avons parlé, qui est construit à l'Anglaise; il s'ensuit que les poids du corps de ces Navires doivent être entre eux comme leur largeur; c'est-à-dire, comme 48 est à 46. Or, si le corps du premier de ces Vaisseaux pesoit 37100 quintaux, le poids du second ne devroit être moindre que de 1546 quintaux, au lieu de 3977 qu'on a trouvés en prenant le poids total de toutes ses parties. Donc la dissérence 2431 quintaux provient de la moindre quantité de bois & ferrures employés dans la construction du Vaisseau Français; & ajoutons à cela encore quelque chose de plus pour la plus grande quantité de lest dont ces Vaisseaux ont besoin. La distance entre les couples de ce Navire étoit plus grande de 4 pouces, ce qui fait qu'il y avoit en tout huit couples de moins, dont le poids est à peu près de 1030 quintaux. Si l'on soustrait cette quantité des 2431 quintaux ci-dessus, il ne reste déjà plus que 1401, qui proviendroient des courbes & autres pieces qu'on emploie de moins dans la construction Française.

Vaisseaux par l'expérience, ou par le calcul du volume d'eau qu'ils déplacent, il n'en faudra pas conclure que tous ceux d'un même rang auront le même poids: car il est nécessaire d'avoir égard à la nature de leur construction, au poids & à la qualité des matériaux qui y entrent. Mais toutes les sois qu'on aura soin de saire les corrections correspondantes aux dissérences qu'il y auroit entre eux, on pourra parvenir à connoître, avec une approximation suffisante, le

poids & le volume du Navire qu'on voudroit construire.

(117.) Si, dans les Vaisseaux de construction Anglaise, il n'y avoit pas d'autres dissérences que celles qui naissent des dissérences hauteurs des entreponts, & celle que nous avons remarquée, qui provient des épaisseurs des bois, & qui est légere; & si, dans tout le reste, ils étoient réglés suivant la proportion de leur largeur, les volumes qu'ils occuperoient dans le fluide seroient pour le Vaisseau de 80 canons, avec 51 pieds de largeur, 111500 pieds cub.

de 70	48	96500
de 64	45	81400
de 60	42	68650
de 54	40	60900

de 80, en lui donnant un second entrepont: cette addition augmente le poids du Vaisseau d'à-peu-près 4200 quintaux, auxquels ajoutant

DE LA FLOTTAISON DU NAVIRE ET DE SON POIDS. 77
6475 quintaux de plus pour l'augmentation de l'artillerie, des munitions, des équipages, & des vivres; & de plus, 3000 quintaux pour
l'augmentation du lest, on aura 10675 quintaux, dont le Vaisseau
de 100 canons pesera plus que celui de 80: or cet excédent équivaut
à 16793 pieds cubiques de volume; donc le volume de fluide que
déplacera le Vaisseau à trois Ponts, sera de 128293 pieds cubiques.
Ce Vaisseau construit sur le gabari du Vaisseau de 80, aura sa batterie de 30 pouces plus basse que celle de celui-ci: de sorte qu'il ne
lui restera que 4 pieds : de batterie; ce qui démontre la nécessité
d'augmenter la capacité des gabaris des Vaisseaux à trois ponts; &
sait voir, par conséquent, que jamais un tel Vaisseau n'aura d'aussi
bonnes qualités que celui de 80 canons.

(119.) Il ne restera non plus, au Vaisseau de 54 canons, que 4 pieds 4 de hauteur de batterie, & pour lui donner plus d'élévation il seroit nécessaire de l'alléger en diminuant la quantité & les di-

mensions des bois qui entrent dans sa construction.

(120.) On peut trouver, par les mêmes regles, le volume que les Frégates doivent déplacer. Prenant pour exemple la Frégate de 22 canons, on aura le cube de 48, largeur du Vaisseau de 70 canons. est au cube de 31 3, largeur de la Frégate de 22, comme 96500 pieds cubiques, volume que déplace le Vaisseau, est à 27708 pieds cubiques, volume que devroit déplacer la Frégate, si elle étoit en tout semblable au Vaisseau. La Frégate avoit un entrepont, mais comme elle ne devoit pas y porter d'artillerie, il étoit fort bas, & toute la hauteur de la Frégate, depuis la quille jusqu'au plat-bord, étoit proportionnée à celle du Vaisseau; de sorte qu'à cet égard il n'y a point de correction à faire. Il manquoit à la Frégate le faux pont & la dunette. & comme ses couples étoient distants les uns des autres de 26 pouces, au lieu de 20, comme ils auroient du l'être, suivant la proportion du Vaisseau, il lui manquoit 16 couples: en outre, le poids de son artillerie, qui, en suivant la proportion avec celle du Vaisseau, devoit être de 1000 quintaux, étoit seulement de 550. Le poids du faux pont auroit été de 1140 quintaux, celui de la dunette, avec l'augmentation d'œuvre morte qui en résulte des deux côtés, de 170; celui des 16 couples, de 740; enfin celui de l'artillerie, des boulets, affuts, & autres ustensiles, étoit de 880. Le total est donc 2930 quintaux qui correspondent à 4597 pieds cubiques de volume. Soustrayant ce nombre des 27708 pieds cubiques trouvés ci-dessus, il restera 23111. c'est-à-dire, 2059 pieds cubiques de moins que ce qu'on a trouvé par l'expérience; dissérence qui provient de la trop grande épaisseur qu'on a donnée aux bois employés dans la construction de cette Frégate.

(121.) Le cube de 31 7, largeur de la Frégate de 22 canons, est au cube de 25, largeur du Paquebot de 16 canons, comme 25170 pieds de volume que déplaçoit la Frégate, est à 12385, volume que devroit déplacer le Paquebot. Retranchant 300 de ce nombre pour 6 couples que le Paquebot avoit de moins, à cause qu'ils étoient à une plus grande distance que ne le requéroit la proportion des corps de ces deux Bâtiments, il restera 12085 pieds cubiques, nombre qui n'est que de 15 pieds plus sort que celui qu'a donné l'expérience; d'où l'on conclud que ce Pequebot étoit à proportion moins chargé

de bois que la Frégate.

(122.) Malgré ces attentions scrupuleuses pour approcher le calcul de la vérité, on trouve quelquesois des dissérences considérables. Les Capitaines, ou les Contre-Maîtres, mettent le lest sans observer beaucoup de regle: celui qui est plus timide en embarque davantage: de sorte que 200 quintaux de plus ou de moins dans un petit Bâtiment, ou 1500 dans un grand, leur paroît un objet qui ne mérite aucune considération. Cette différence est remarquable dans la Frégate de 26 canons de 12. Le cube de 31 +, largeur de la Frégate de 22, est au cube de 33, largeur de celle de 26, comme 25170 pieds cubiques, volume que déplaçoit la premiere, est à 28447, volume qu'auroit dû déplacer la seconde; mais comme cette derniere Frégate avoit 5 pieds de longueur de plus qu'elle n'auroit dû avoir, suivant la proportion générale, on doit augmenter ce dernier nombre de 1138 pieds cubiques, & le volume qu'elle auroit dû occuper dans le fluide, sera de 29585 pieds cubiques. En outre, en suivant la proportion générale des cubes des dimensions, son artillerie n'auroit dû peser que 620 quintaux, & elle en pesoit 910, ce qui fait 290 de plus que la régularité ne l'exigeoit, lesquels avec 130, poids correspondant aux ustensiles & munitions qui proviennent de cet excès, font 420 quintaux, qui correspondent à un volume de 660 pieds eubiques. Ajoutant ce volume aux 29585 pieds cubiques trouvés cidessus, le volume total que devoit déplacer la Frégate, sera de 30245. Mais on a trouvé par l'expérience, qu'elle en déplaçoit 34782, donc elle déplaçoit 4537 pieds cubiques de plus qu'elle n'auroit dû le faire, ce qui correspond à 2890 quintaux, d'où l'on doit conclure que la Frégate étoit trop surchargée de lest. On doit cependant convenir, qu'il y avoit de très-bonnes raisons pour admettre une partie de cet excès de lest, parce que les 290 quintaux de plus que pesoit la seule artillerie, avec le poids des munitions & ustensiles qui en dépendent, élevoient nécessairement le centre de gravité, & il étoit nécessaire de l'abaisser par le moyen d'une augmentation de lest, afin de mettre ce Bâtiment en état de naviguer avec la sûreté convenable; mais on peut toujours dire, avec vérité, que la quantité qu'on a employée pour remplir cet objet est excessive. On parviendroit au même

résultat en faisant le calcul sur le Paquebot de 18 canons.

(123.) Il résulte de tout ce qui vient d'être dit, que même en calculant le poids de toutes les parties dont on compose le Vaisseau. & celui de sa charge, on ne peut être assuré de sa ligne de flottaison, ou du volume qu'il doit déplacer dans le fluide; parce que cela dépend du lest qu'on y mettra, & celui-ci de la situation du centre de gravité mais étant assurés d'avance de la situation de ce centre, la regle est aussi générale & aussi sûre qu'on peut le désirer. Ces erreurs ont coutume aussi de dépendre; de ce qu'on ne donne pas aux Bâtiments la grandeur correspondante. Pour que le tout sût dans la vraie proportion, l'artillerie de la Frégate de 22 canons. pesant 550 quintaux, & l'artillerie de celle de 26 en pesant 910, on devroit avoir cette proportion: 31 }, largeur de la premiere, est à la largeur de la seconde, comme la racine cubique de 550 est à la racine cubique de 910; ainfi, la largeur de la derniere auroit dû être. dans ce cas, de 37 pieds, au lieu de 33; & le volume qu'auroit occupé la Frégate avec cette largeur, seroit de 37540 pieds cubiques.

(124.) Toutes les parties des carenes doivent se régler sur la même proportion, pour que les volumes déplacés soient aussi dans ce rapport; & en effet, la pratique maniseste qu'ils suivent à peu près cette proportion à quelque dissérence près, qui proviennent des erreurs que l'ignorance, ou l'inattention, sait commettre. Les Constructeurs pourront cependant s'éloigner de ces regles, mais ils doivent être sondés sur des motifs bien naturels, comme, par exemple, si on leur demandoit un Navire capable d'une plus grande charge, ou d'une plus grande résissance, ou bien d'une marche plus avantageuse; dans un tel cas, on examinera avec soin les altérations qu'on voudra sfaire, pour qu'après avoir calculé l'augmentation ou la diminution du poids qui doit en résulter, on puisse en conséquence augmenter ou

diminuer le volume dans la même proportion.

(125.) Cet examen nous donne lieu de faire une remarque importante; c'est que même jusqu'au nombre d'hommes dont sont composés les équipages des dissérents Navires, ne sont pas éloignés de
suivre la proportion des cubes des largeurs; on voit, dans la Table
suivante, quels doivent être les équipages pour être réglés suivant
la raison des cubes, & ces nombres ne sont pas éloignés de ceux
qui ont effectivement lieu dans la pratique.

100

Navires de	Largeurs.	Equipages.
80 canons	51 pieds.	717 hommes
70	48	590
64	45	493
60	42	401
54	40	346
26	37	373
22	31 3	178.
18	26	95
16	25	84

On doit entendre que, pour que cette loi ait lieu, il faut que l'artillerie soit aussi réglée sur cette proportions car en surchargeant les Vaisseaux d'artillerie, il est nécessaire d'augmenter en même temps les équipages; mais ces deux articles étant sixés suivant la regle établie, les vivres suivront nécessairement la même regle, & par con-

séquent la totalité du Vaisseau.

(126.) De même qu'on a calculé le volume du fluide que déplace le Vaisseau tout armé, qu'il a toute sa charge, & qu'il est calé jusqu'à la ligne d'eau dans laquelle il doit naviguer, on peut calculer de la même maniere le volume qu'il déplace lorsqu'il est vuide, qu'il n'y a que sa coque d'achevée, comme lorsqu'on vient de le lancer à la mer: & par conséquent on en peut conclure son poids. Le volume que déplaçoit en cet état le Vaisseau de 70 canons, & de 48 pieds de largeur, s'est trouvé de 58222 pieds cubiques, celui du Vaisseau de 60 canons, & de 42 pieds de largeur, s'est trouvé de 42705 pieds: celui de la Frégate de 26 canons, étoit de 16380 pieds:

& celui de la Frégate de 22 canons, de 16693 pieds.

(127.) En supposant que les bois & les serrures de ces Navires soient proportionnés d'une maniere convenable, ces volumes doivent suivre la raison des cubes des largeurs. Le cube de 48, largeur du Vaisseau de 70 canons, sera donc au cube de 42, largeur de celui de 60, comme 58222, volume que déplaçoit le premien, est à 30004, volume que devoit déplacer le second: mais ce dernier déplaçoit un volume de 42705 ppp, lequel excéde celui trouvé par l'analogie de 3701 ppp. Cette dissérence vient non-seulement de la plus grande hauteur des entreponts qu'avoit, à proportion, le Vaisseau de 60 canons, mais particulièrement de la plus grande épaisseur qu'on a donnée, sans nécessité, aux pieces de bois qui entrent dans sa construction. Pareillement, le cube de 48, largeur du Vaisseau de 70 canons, est au cube de 31 \(\frac{1}{3}\), largeur de la Frégate de 22 canons, comme 58223

volume que déplaçoit le Vaisseau, est à 16693, volume que devoit déplacer la Frégate. Ce volume se réduit à 13477, si l'on en retranche 3216 preds cubiques, qui correspondent à 2050 quintaux, qu'on a retranches (120.), pour le poids du faux pont, de la dunetre, & des couples que la Frégate avoit de moins. Mais cette Frégate à déplacé réellement 16490 pieds cubiques de volume: donc la différence 3013 est en excès, à cause de la plus grande épaisseur que le Constructeur avoit donnée, sans nécessité, aux bois qui entrent dans sa construction. On a trouvé cet excès (120.) seulement de 2059 ! donc la différence 954 provient de 608 quintaux de lest que la Frégate portoit de moins, à proportion de celui que portoit le Vaisseau; ainsi les 3013 pieds cubiques, lesquels équivalent à 1920 quintaux de poids, doivent être attribués en entier au trop fort échan-

tillon des pieces dont la Frégate étoit construite.

(128.) La Frégate de 26 canons qui, contre tout bon principe, s'est trouvée peser essectivement moins à proportion que celle de 22, se trouve néanmoins en quelque chose surchargée de bois. Le cube de 48, largeur du Vaisseau de 70 canons, est au cube de 33, largeur de la Frégate de 26, comme 58222, volume que déplaçoit la coque du Vaisseau, est à 18867, volume que devoit déplacer celle de la Frégate, en la supposant semblable au Vaisseau dans toutes ses dimensions; mais comme cette Frégate avoit 5 pieds de longueur de plus que cette proportion, il faut ajouter 755 pieds à ce volume, lequel devient, par cette raison, de 19622 pieds cubes. Retranchant de ce nombre 3780 pour le faux pont, la dunette, & les couples qu'elle avoit de moins, il restera, pour le volume que cette Frégate devoit déplacer 15842; enforte qu'elle déplaçoit encore 538 pieds cubiques de plus qu'elle n'auroit dû le faire.

(129.) Il ne paroît pas croyable qu'il pût jamais entrer dans l'esprit du même Constructeur de donner plus d'épaisseur de bois à la Frégate de 22 canons qu'à celle de 26. L'erreur vient sans doute du défaut de soin des ouvriers, & du désordre qui regne le plus souvent dans les chantiers de construction : car-il m'est arrivé à dissérentes fois de mesurer les couples de deux Navires parfaitement égaux, & j'ai trouvé une différence d'un pouce, & même d'un

pouce & demi dans les épaisseurs.

(130.) Le volume de fluide que déplace le Vaisseau de 70 canons lorsqu'il est vuide, est les  $\frac{3}{5} + \frac{1}{3\infty}$  de celui qu'il déplace étant armé, & prêt à naviguer; celui du Vaisseau de 60 canons est les  $\frac{3}{5} + \frac{67}{300}$ ; & celui de la Frégate de 22 canons les  $\frac{3}{5} + \frac{6\frac{1}{3}}{300}$ : mais l'augmentation

de ces rapports dans ces deux Bâtiments provient, comme nous l'avons dejà vu, de ce qu'ils sont surchargés de bois : & ainsi on ne peut déduire de regles sûres pour la pratique. Si, dans les Frégates. on regle les dimensions des bois sur les largeurs, & qu'on appelle d' le volume que déplace une Frégate armée, & en état de naviguer, en la supposant en tout semblable au Vaisseau; si de plus on appelle r le volume qui correspond au poids des ponts & des couples qu'elle a de moins, & a celui qui correspond au poids de l'artillerie, dont aussi elle est moins chargée à proportion; alors, p-r-a sera le volume avec lequel la Frégate doit naviguer. Prenant q pour exprimer le volume qu'elle doit déplacer étant vuide, en la supposant toujours semblable en tout point au Vaisseau, q-r sera celui qu'elle déplacera réellement; d'où il suit que  $\frac{q-r}{p-r-a}$  sera l'expression du rapport dans laquelle se trouveront les deux volumes. Mais, pour le Vaisseau, ce rapport est ?: donc toutes les fois que res fera plus grand que q, comme cela doit être réguliérement, le rapport de ces deux volumes sera moindre dans les Frégates que dans les Vaisseaux; c'est-à-dire, que le volume qu'elles déplacent, étant vuides, doit être moindre que les  $\frac{3}{5} + \frac{1}{300}$  de celui qu'elles déplacent lorsqu'elles sont chargées, & en état de naviguer. Au contraire, dans les Vaisseaux, cette raison doit augmenter à mesure qu'ils sont moins grands, parce qu'outre qu'il n'y a rien pour eux à retrancher à raison des ponts, ils ont, à proportion, leurs entreponts plus élevés.

(131.) Ces déterminations sont d'autant plus admissibles, qu'elles sont consirmées par l'expérience de la Frégate de 16 canons; car les pieces de cette Frégate ne s'éloignoient que très-peu d'avoir des dimensions proportionnelles aux largeurs: elle étoit surchargée d'artillerie & de lest; ainsi les efforts qu'elle avoit à soutenir dans les mouvements de roulis & de tangage, étoient beaucoup plus grands qu'ils n'auroient dû l'être, & cependant elle a supporté tous ces efforts sans avoir largué, & sans avoir donné la moindre apparence de brisure: ainsi toutes les Frégates n'ont pas besoin d'être construites avec des bois d'un échantillon plus sort que celui qu'on a donné à

la Frégate dont il s'agit ici.

(132.) Toutes ces remarques demandent une aussi sérieuse attention de la part des Constructeurs, que la belle continuité des lignes d'eau sur laquelle ils sondent toute la persection de leurs constructions. Un Bâtiment trop chargé de bois a un plus grand volume submergé dans le sluide; il éprouve plus de résistance pour le di-

viser, est, par conséquent, moins bon voilier, & en outre plus exposé à la dérive, & moins docile à son gouvernail; parce que les parties rondes qui devroient être élevées an-dessus de l'eau, se trouvent ordinairement submergées dans le fluide. Si le Bâtiment, sans être trop surchargé de bois, l'étoit trop par son artillerie, ces inconvénients auroient encore lieu; car, outre le poids excessif de l'artillerie, on est encore obligé d'augmenter la quantité du lest, pour abaisser le centre de gravité; d'où il résulte encore les mêmes inconvénients. Ainsi, on doit conclure de tout ceci qu'un Bâtiment surchargé de bois & d'artillerie, aura les plus mauvaises qualités

qu'il soit possible d'imaginer.

(133.) Les Constructeurs Français, comme nous l'avons déjà dit. n'emploient pas une si grande quantité de bois. Le Vaisseau de 70 canons construit à la Française, tout armé & calé, jusqu'à la ligne de flottaison suivant laquelle il devoit naviguer, a été trouvé peser 57522 quintaux. Ajoutant à ce nombre 2501 quintaux, à cause des deux pieds que ce Vaisseau avoit de moins en largeur, afin de le réduire à avoir 48 pieds de largeur, son poids total sera de 60023 quintaux. Le Vaisseau de même grandeur, construit à l'Anglaise, pesoit, tout cale & prêt à prendre la mer, 61499 quintaux, & 37106, étant vuide & désarmé. Ainsi, la différence 24393 est le poids de tout ce qui compose l'équipement & l'approvisionnement. Ce poids convient également au Vaisseau Français, avec quelque augmentation de lest; supposons donc que le tout pese 25000 quintaux, en retranchant ce nombre du poids total 60023 quintaux, il restera 35023 quintaux, qui seront le poids de la coque entiérement finie; c'est 2083 quintaux de moins que la même coque construite à l'Anglaise. Suivant la construction Française, le poids de la coque sera donc les 3 - 1 du poids total du Vaisseau armé & équipé. On doit encore diminuer quelque chose dans les Frégates. pour les ponts qu'elles ont de moins; & beaucoup plus, si l'on a attention à ce qui a été dit, Art. 113. En effet, M. Bouguer ( Traité du Navire, pag. 279 & 282) prétend que la coque de la Frégate la Gazelle pesoit seulement 138 tonneaux, tandis que cette Frégate toute armée en pesoit 400 : de sorte que, quand la coque eût pesé 140: tonneaux, ce poids n'eût encore été que les  $\frac{3}{5} - \frac{1}{4}$  du poids total-

This extraction is the second

the will be a second

T

#### CHAPITRE I'L

Du Centre du volume que le Vaisseau occupe dans le fluide.

(134.) UN a vu dans le Traité des fluides, combien la situation du centre de volume contribue à l'augmentation, ou à la diminution des résistances, des inclinaisons & des moments. Il est donc nécessaire de déterminer par le calcul la vraie situation de ce centre dans les Vaisseaux, & de considérer les avantages qu'on peut obtenir de fa meilleure situation. Nous avons dit ( Tome I, Art. 124) que. pour trouver le centre de masse d'un corps unisormément dense, comme est, dans le cas actuel, le volume de fluide que le Vaisseau déplace, il ne faut que multiplier l'espace différenciel compris entre deux plans paralleles au plan primitif, par la distance perpendiculaire de ce plan audit espace dissérenciel, intégrer ce produit. & diviser ensuite l'intégrale trouvée par l'espace que le corps occupe; & que le quotient exprimera la distance perpendiculaire du plan primitif au centre de masse ou, de volume. Ainsi, ayant divisé tout le corps du Vaisseau en prismes par des plans horisontaux & verticaux; & supposant qu'un de ces prismes soit compris, comme nous l'avons dit Art. 107, entre deux rectangles paralleles dont les côtés soient a & b, e & f, l'espace dissérenciel de ce prisme sera, comme nous l'avons dit au même endroit, =  $aedx + \frac{a}{2}(f-e)xdx + \frac{e}{2}(b-a)xdx + \frac{e}{2}(b-a)xdx$  $\frac{x^2 dx}{dx} (f-e)(b-a)$ , x exprimant la distance perpendiculaire du plan primitif à l'espace différenciel. En suivant donc la regle que nous venons d'énoncer, la distance du même plan au centre de gravité de prisme sera =  $\frac{\int (aexdx + \frac{a}{d}(f-e)x^{2}dx + \frac{e}{d}(b-a)x^{2}dx + \frac{x^{2}dx}{dx}(f-e)(b-a))}{\int (aedx + \frac{a}{d}(f-e)xdx + \frac{e}{d}(b-a)x^{2}dx + \frac{x^{4}dx}{dx}(f-e)(b-a))}$ Intégrant effectivement, après avoir substitué d pour x, & après avoir réduit, on aura cette distance =  $\frac{d(ae+af+eb+3bf)}{2ae+af+eb+2bf} = d \pm d$  $\frac{d(bf-ac)}{a(2ac+af+cb+2bf)}$ ; le signe + ayant lieu lorsque le plan primitif est le plus petit plan ae, & le signe - lorsque c'est le plus grand bf. Supposant maintenant e=f, comme nous l'avons fait dans le même Article 107, supposition d'après laquelle on ne commet aucune erreur densible, la distance se réduira à  $\frac{1}{2}d \pm \frac{d(bf-ac)}{b(bf+ac)}$ ; c'est-à dire que cette distance sera égale à la moitié  $\frac{1}{2}d$  de la hauteur du prisme, plus ou moins le produit de la même hauteur, par la différence des deux plans, divisé par six sois la somme des mêmes plans.

(135.) Supposons maintenant que chacun des solides compris entre deux des sections horisontales par lesquelles on a divisé le corps du Navire, soit un de ces prismes; que A exprime l'aire, ou la superficie de la premiere de ces sections; c'est-à-dire, de celle qui correspond à la premiere ligne d'eau, B celle de la seconde. C celle de la troisieme, & ainsi de suite jusqu'à la quille qui est la derniere. & que nous appellerons R. Cela posé, la distance du premier plan de flottaison au centre de gravité du premier solide, sera  $d = \frac{d(A-B)}{6(A+B)}$ , en exprimant par d la distance d'un plan de slottaison à l'autre. Pareillement la dissance du même plan de flottaison au centre de gravité du second solide, sera  $=\frac{3}{2}d-\frac{d(B-C)}{6(B+C)}$ . Sa distance au centre de gravité du troisieme sera =  $\frac{1}{2}d - \frac{d(c-D)}{6(c+D)}$ , & ainsi de suite. Considérons maintenant chaque folide comme un corps dont la masse est réunie à son centre de gravité, comme nous l'avons dit dans le Tome I. Art. 80 & suiv., la distance du premier plan de flottaison au centre de toutes les masses, ou au centre du volume, sera égale à la somme de tous les produits de chaque corps, par la distance du plan de flottaison à son centre de gravité, divisée par la somme des masses, ou par le volume total. Le premier produit est d(A+B) - d(A-B): le second  $\frac{1}{4}d^{2}(B+C)-\frac{1}{12}d^{2}(B-C)$ : le troisieme  $\frac{1}{4}d^{2}(C+D)-\frac{1}{12}d^{2}(C-D)$ , & ainsi des autres. La somme de tous ces produits sera, par conséquent,=  $\frac{1}{2}d^{2}(A+4B+8C+12D+\mathcal{E}c...+(n-1)4R)-\frac{1}{2}d^{2}(A-R), A ex$ primant le premier terme, ou le premier plan de flottaison, R le dernier, & n leur nombre: donc la distance du premier plan de stottaison au centre de tout le volume, sera = .....

 $\frac{1}{3}d^{2}((A+4B+8C+12D+6c...+(n-1)4R)-\frac{d^{2}}{12}(A-R)}{=}$ 

 $<sup>\</sup>frac{d(\frac{1}{2} + AB + C + D + 6e... + \frac{1}{2}R)}{d(\frac{1}{2} + B + 2C + 3D + 6e... + (n-1)R) - \frac{1}{12}d(A-R)}.$  Dans l'exemple que nous avons donné du Vaisseau de 42 pieds de largeur (108.), on a trouvé  $A' = \frac{1}{3} \frac{12}{3}$ ,  $B = \frac{4972}{3}$ ,  $C = \frac{4344}{3}$ ,  $D = \frac{3492}{3}$ ,  $E = \frac{2314}{3}$ ,  $R = \frac{200}{3}$ ,  $d = \frac{31}{4}$ , &  $\frac{1}{4}A + B + C + D + E + \frac{1}{4}R = \frac{17878}{17878}$ : donc la distance du premier plan de flottaison au centre de volume, fera =  $\frac{31}{4}(1328 + 4972 + 8688 + 10476 + \frac{9256}{325} + 1000) - \frac{31}{12}(5312 - 200)$  = 7 pieds moins

de pouce; ou, en négligeant la petite fraction, on aura 6 piede

dessous de la superficie du fluide.

(136.) On voit que, dans ce calcul, on a négligé d'avoir égard au volume qu'occupent les bordages, la quille, l'étrave, l'étambot, le taille-mer & le gouvernail, parce que l'altération que ces objets pourroient produire dans le résultat, seroit très-petite; mais, comme la quille peut saire baisser de quelque chose le centre de gravité, on

peut prendre 7 pieds pour la distance ci-dessus.

(137.) Pour trouver ensuite ce dont le même centre de volume est éloigné de l'étrave, ou de l'étambot, ou ce qui convient mieux, pour trouver combien il est éloigné du maître couple, la même formule servira encore, en observant que chaque solide, ou prisme, sera présentement l'espace compris entre deux couples, & les aires. ou surfaces, seront les sections faites par ces mêmes couples; de sorte que A exprimera l'aire que le maître couple a de submergée dans le fluide, B celle qu'a le couple III, ou 3, C celle qu'a le couple VI, ou 6, & ainsi des autres. Mais il est nécessaire de faire attention qu'après les derniers couples XXVII, & 33, il y a un autre petit solide. ou prisme, compris entre ces couples & l'étrave, ou l'étambot. Pour introduire ce solide dans la formule, on supposera que A exprime la distance de ces couples à l'étrave, ou à l'étambot, ou bien une distance movenne, & l'on aura  $\frac{1}{4} - \frac{f(R-0)}{6(R+0)} = \frac{1}{1}$  pour la distance des mêmes couples au centre de gravité du prisme, & (n-1)d+i pour la distance du même centre au maître couple. Le moment du petit prisme sera donc =  $((n-1)d+\frac{1}{2}\delta)$   $\frac{d}{d}\delta R$ . Faisant maintenant  $\delta = \frac{d}{d}\delta$ k exprimant le rapport entre les distances d & A, on réduira l'expression de ce moment à  $((n-1)d + \frac{d}{3k})\frac{dR}{2k}$ ; quantité qui, divisée par d, donnera au quotient  $\left(n-1+\frac{1}{3k}\right)\frac{dR}{2k}$ : c'est ce qu'on doit ajouter au numérateur, pour y introduire l'action des prismes extrêmes. Ajoutant donc cette quantité; la formule deviendra . . . . . . . . .

Ajoutant done cette quantité,  $\frac{1}{2k}$   $\frac{d(\frac{1}{4}A+B+2C+3D+6c...+\frac{(2k+1)(n-1)R}{2k})-\frac{1}{12}d(A-\frac{2k^2+1}{2k^2}R)}{\frac{1}{2k}}, \text{ en observant}$ 

d'introduire pareillement dans le dénominateur le volume des prismes extrêmes, ou de prendre pour dénominateur le volume entier de la partie du corps du Navire qui est submergée dans le fluide, divisé par la distance d d'un couple à l'autre.

(138.) Il n'y a rien maintenant de plus facile que de trouver les

DU CENTRE DU VOLUME QUE LE NAVIRE DÉPLACE. 87 valeurs de A, B, C, D, &cc: eat, suivant ce qui a été dit, Art. Plane. VII. 106, pour avoir la valeur de chacune de ces aires, il faut faire une projettion somme de la moitié de la largeur AB de chaque couple, prise sur le premier plan de flottaison, de deux fois la droite ED, ou la largeur du même couple au second plan de flottaison, de deux sois la droite HG, ou sa largeur au troisseme plan; & ainsi de suite jusqu'à prendre la moitié de la largeur de la quille, & multiplier cette somme par la distance d'une section, ou d'un plan de flottaison, à l'autre. Ainsi, dans l'exemple que nous avons donné dans l'Art. 108, les nombres des cinq cases qui correspondent au couple o, sont les quatriemes parties de ces différentes largeurs multipliant donc les nombres de la premiere case par 2, ceux des autres par 4, & y ajoutant la moitié de la largeur de la quille, la fomme sera = 21 P. op. +42 P. 8p. + 39P. 8p. + 36P. 0p. + 29P. 4p. + 0P. 8p. = 168P.  $\frac{1}{3}$ : donc A=(168;)3{=580, à cause que 35 marque la distance entre les sections horisontales, ou entre les lignes d'eau. Pareillement les nombres des cinq cases qui correspondent au couple 3, expriment les largeurs des couples prises sur le plan des différentes lignes d'eau. c'est-à-dire, les demi-largeurs des plans de slottaison qui répondent au couple 3.11 Donc en prenant le premier nombre & le double des autres, avec la moitié de la largeur de la quille, nous aurons la fomme qui sera 20P. 11p. + 41P. 8p. + 39P. 8p. + 35P. 10p. + 29 P. 4p. + 00 P. 8p. =  $168\frac{1}{13}$ ; donc  $B = (168\frac{1}{13})$  34= 588. On doit faire la même chose avec les nombres des cinq cases correspondantes aux couples 6, 9, 12, &c., pour avoir les valeurs de C, D. E. &c.: on observera Teulement pour le couple 33 de prendre deux fois le nombre de la premiere case, & quatre fois ceux des autres, parce que, dans cet exemple, on n'a pris pour ce couple, de même que pour le maître couple, que la moitié des demi-largeurs correspondantes aux différentes lignes d'eau. Ces opérations faites, on trouvera C = 580, D = 565, E = 541, F = 515, G = 473, H=417, I=355, K=184, L=193, & R=62. En outre, en prenant les mesures sur le plan, on trouvera k=1: donc en mettant toutes ces valeurs dans le numérateur de la formule, on aura pour les moments de la partie de la poupe, depuis le maître couple, 7:(1474588411604169542164425754283842916428404255641920)

 $+7\frac{1}{6}\left(\left(\frac{\frac{14}{3}+1}{14}\right)-\frac{1}{16}\left(589-\frac{\frac{14\cdot7}{9}+1}{14\cdot7}\right)\right)=159387-313=159074$ 

(139.) Pour la partie de la proue A est, comme ci-dessus, =589, & l'on trouvera B=588, C=575, D=557, E=529, F=492,

22

PRANC. VII.

G=422, H=310, I=137, R=18; & en outre k=\frac{14}{3}\tau Substitution to ces valeurs dans le numérateur de la formule, fi deviendra 7\frac{1}{147} + 588 + 1150 + 167\frac{1}{1} + 2\frac{1}{1} + 2\frac{

ou du volume, sera = 10 100578, en prenanc, pour le dénomina-

teur, le volume du corps du Navire, tel qu'on l'a grouyé dans l'An. 108, divisé par 7; distance d'un couple à l'autre. Réduisant cette expression, on aura 5 pieds pouces à ou 5 pieds 7, parce que pour abréger davantage le calcul, nous amettons de saire attention à l'inclination de la quille avec l'horison, à cause que la distérence que cette considération de plus pourroit produire dans les résultats, est très-légere. Il en est de même de la hauteur de 3 pieds ; que nous avons employée, quoiqu'elle soit un peu plus petite dans les couples de proue, & pour les lignes d'eau les plus basses.

nons, est de 152 pieds, & que le maître couple est à 82 pieds de distance de la poupe, il s'ensuit que le maître couple ne sera éloigné du milieu du Vaisseau que de 6 pieds: ainsi le centre de volume & celui de gravité, sont seulement éloignés du milieu du Vaisseau de ce de pied vers la proue

\* On verra facilement que ce dernier nombre 180 qui est compris entre les deux premieres paren-

theses, est celui qui répond à  $\frac{(2k+1)(n-1)R}{2k} = \frac{\binom{2k+1}{3}+1)(10+1)18}{2k} = 179\frac{7}{18}$ . Comme il n'est,

pas ici question d'une précision rigoureuse, l'Auteur a négligé plusieurs sois de petites fractions, c'est ce qui fait qu'il a mis 180; cependant il à compense à peu près ces petites negligences: car en mettant le nombre 180, le résultat est 100207; mais en employant le véritable, on trouve à peuprès 100204, comme il le donne. Au reste, ces légeres différences ne peuvent être d'aucune conséquence sur la position du centre de gravité.

\*\* La méthode de M. Chapman, pour trouver le déplacement, que nous avons exposée dans la Note de l'Article 108, pag. 59, 60 & 62, s'applique aussi à la recherche de son centre de gravité; nous allons l'exposer succinctement, en conservant les dénominations établies à l'endroit cité.

Trouver le Centre de gravité d'un Plan terminé par une ligne courbe quelconque.

Projection horifontale. Le centre de gravité du segment parabolique bdfr, est évidemment sur la ligne dr, ainsi il est éloigné de la ligne ab de la quantité ac=n. Le centre de gravité du trapese restiligne abfe, est éloigné de la même signe ab de  $\left(\frac{a+2c}{a+c}\right)\frac{a}{3}n$ . Car le centre de gravité du restangle abye est éloigné de ab, de la quantité n, celui du triangle bfy en est éloigné de  $\frac{a}{3}ac=\frac{4}{3}n$ ; or (Tome I, Art.

PLANC, VII.

96 & 1031) la fomme des moments du rectangle & du triangle pris par rapport à ab. étant divisée. par la surface du trapese, qui est (a+c)n, donnera la distance du centre de gravité du trapese à la même ligne ab; donc cette distance =  $\frac{a \cdot 2n \cdot n + (c-c)n \cdot \frac{4n}{2}}{(s+c)n} = \left(\frac{a+2c}{a+c}\right)\frac{a}{3}n$ : & par consequent le moment du trapese par rapport  $\frac{a}{a} \cdot ab$ ,  $\frac{a}{a+c} \cdot \frac{a+2c}{a+c} \cdot \frac{a}{3}n \times (a+c) \cdot n = (a+2c)\frac{a}{3}n^2$ . Cela poseția surface du segment parabolique bdfr etant (108. Note, p.69.)=(2b-a-c)\*n. Son moment par rapport à ab, fera =  $(2b-a-c)\frac{a}{2}n^2$ ; ainfi, par la même raison que ci-dessus, ce moment étant ajouté à celui du trapele ubef; & la somme étant divisée par l'espace total abdfe, qui est = (a+4b+c) in, le quotient exprimera la distance du centre de gravité de cet espace à la ligne ab: donc cette distance =  $\frac{(a+2c)\frac{a}{1}n^2 + (2b-a-c)\frac{a}{1}n^2}{(a+4b+c)\frac{a}{1}n} = \left(\frac{4b+2c}{a+4b+c}\right)n, & \text{ fon moment par rapport à cette ligne} = <math display="block">(4b+2c)\frac{a}{1}n^2. & \text{ De même la distance du centre de gravité de l'espace es s'hki}$ à la ligne  $ef = \left(\frac{4d+2e}{c+4d+e}\right)n$ , & sa distance à la ligne  $ab = \left(\frac{4d+2e}{c+4d+e}\right)n+2n = \left(\frac{2c+12d+4e}{c+4d+e}\right)n$ , & so somewhent = (2c+12d+4e); n. Pareillement la distance du centre de gravité de l'espace ikmon à la ligne  $ik = \left(\frac{4f+2g}{\epsilon+4f+g}\right)n$ , & en ajoutant ai=4n, sa distance à ab sera=  $\left(\frac{4+20f+6g}{\epsilon+4f+g}\right)n$ , & son moment =  $(4\epsilon+20f+6g)\frac{1}{2}n^2$ ; & ainsi des autres. Prenant donc la somme des moments de ces trois espaces, & la divisant par l'espace total abhon qui est (108, Note page 59.) = (a+4b+2e+4d+2e+4f+g);n, on aura la distance du centre de gravité de cet espace à la ligne  $ab = \frac{(4b+2c)+n^2+(2c+12d+4e)+n^2+(4e+2c)+6g)+n^2}{(3+4b+2c+4d+2e+4f+g)+n} = \frac{(4b+4c+12d+8e+20f+6g)}{(4b+4c+12d+8e+20f+6g)}n = \frac{(2a+1.4b+2.2c+3.4d+4.2c+4f+6)+n^2}{(2a+4b+2c+4d+2e+4f+g)+n}$ On voit que le numérateur de cette expression contient les mêmes fonctions des ordonnées que le dénominateur, c'est-à-dire, lessmêmes que celles qu'on emploie pour avoir la surface du plan (108. Note,p. 39.); mais qu'elles font multipliées par la suite naturelle des nombres 0,1,2,3,4, &c.; ainsi, pour trouver la distance du centre de gravité d'un plan à la ligne qui le termine, il faudra 1°. écrire dans une même colonne toutes les ordonnées & fonctions d'ordonnées qui entrent dans l'expression de sa surface, & en saire une somme; 2°. écrire dans une colonne, à côté, la suite naturelle des nombres 0, 1, 2, 3, 4, &c.; 3°. multiplier chaque nombre de la première colonne par celui

troilieme colonne, puisqu'elle a été multipliée par zéro.

Application à la recherche du Centre de gravité des folides.

qui lui répond dans la seconde, ce qui donnera une troisseme colonne; 4° multiplier la somme de la troisseme colonne par l'intervalle d'une ordonnée à l'autre, & diviser le produit par la totalité de la premiere colonne. Le quotient marquera la distance du centre de gravité du plan à sa premiere ordonnée. On remarquera en passant que cette premiere ordonnée ne doit point se trouver dans la

On avu (108, Note, p. 60.) que la folidité du corps  $MPRV = (c^2 + 4b^2 + a^2)p$ . NH, & que celle du corps  $SRV = (0 + 4c^2 + a^2)p$ . m: ainfi, conformément à se qu'on vient de dire, la distance du centre de gravité du corps MPRV au plan  $MP = \frac{(0 \cdot c^2 + 1 \cdot 4b^2 + 2 \cdot a^2)NH}{c^2 + 4b^2 + a^2} = \frac{(4b^2 + 2a^2)NH}{c^2 + 4b^2 + a^2}$ : & celle du folide SRV au plan SK qui passe par  $S = \frac{(C_0 + 1 \cdot 4c^2 + 2 \cdot a^2)\frac{1}{2}m}{(0 + 4c^2 + a^2)} = \frac{(4c^2 + 2a^2)\frac{1}{2}m}{4c^2 + a^2}$ , S'il s'agit du cone  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ ,  $a^2 = 4c^2$ , & cette distance devient  $a^2 = 4c^2$ .

S'il s'agit du cylindre, on peut faire, comme le dit M. Chapman, 402-502; mais il faut bien

F14. B.

tion qu'éprouvera ce centre, le Vaisseau étant supposé dans un autre plan de flottaison quelconque. Supposons donc que le Vaisseau,

observer de ne faire cette substitution que dans le dénominateur, parce que c'est sensent ce terme qui est relatif à la solidité du corps, & non dans le numérateur qui est toujours dans son état naturel; car quelque valeur qu'ait la premiere ordonnée; ou la premiere section circulaire, elle s'évanouit toujours, comme on l'a dit ci-dessus. Faisant donc  $4c^2=5a^2$ , la distance du centre de gravité du cylindre au plan SK deviendra  $=\frac{1}{2}m$ , comme cela doit être.

Au reste, on a déjà sait remarquer (108. Note, p. 60) que cette supposition de  $4i^a = 5a^a$ , étoit toutà-sait indirecte; ce n'est qu'en tourmentant, pour ainsi dire, la formule qu'on peut l'appliquer au cylindre: celle qui appartient à ce corps, & à cous ceux dont la ligne génératrice ne prend pas naissance sur l'axe, & dont par conséquent la premiere ordonnée n'est pas = 0, est  $\left(\frac{4c^2+2a^2}{f^2+4c^2+a^2}\right)$   $\frac{1}{f^2}$ . Car, comme nous l'avons vu, les fonctions des ordonnées qui entrent dans l'expression de leur solidité, est  $f^2+4c^2+a^2$ , les multipliant par 0, 1, 2, on aura  $\left(\frac{4c^2+2a^2}{f^2+4c^2+a^2}\right)\frac{1}{2}m$ , pour la distance cherchée: dans le cylindre, toutes les sections, ou ordonnées étant égales, on a  $\frac{1}{2}=f^2=u^2$ , &  $\frac{1}{2}$  donc cette expression devient  $\frac{1}{2}$ .

Application à la recherche du Centre de gravité du déplacement du Vaisseau.

Ayant trouvé le volume déplacé, comme on l'a prescrit dans la Note de l'Article 108, en trouvers la distance du centre de gravité de la partie comprise entre les couples extrêmes, à l'un de ces couples, par exemple, à celui de l'arriere, qui est le couple 33, en opérant comme il suit : 1° on écrira dans une même colonne verticale, la somme de tous les couples & fonctions de couples qui entrent dans l'expression de la solidité, en commençant par le couple de l'arrière 2°. On écrira dans une colonne à côté, la suite naturelle des nombres 0, 1, 2, 3, 6c., jusqu'au couple de l'avant. 3°. On multipliera chacun des nombres de la premiere colonne par celui qui lui répond dans la seconde, & on tera une somme de tous ces produits. 4°. On multipliera cette somme par la distance d'un couple à l'autre, & on divisera le produit par la somme de la premiere colonne, le quot tient de la division indiquera la distance du centre de gravité de la partie comprise entre les couples extrêmes 33 & XXVII, au couple 33 qui est le plus en arrière.

On cherchera ensuite le centre de gravité du solide compris entre le couple 33 & l'étambot, & celle du solide compris entre le couple XXVII & l'étrave, & pour cela en suivra une méthode analogue à celle qu'on vient d'exposer, ou à celle de l'Article 137. On prendra ensuite la somme des
moments des parties comprises entre le couple 33 & XXVII, & entre le couple XXVII & l'él
trave, par rapport au couple 33, & on en soustraira le moment de la partie comprise entre le coup
ple 33 & l'étambot; divisant le reste par la somme des volumes de ces trois parties, ou par le déplacement total, le quotient de la division sera la distance du centre de gravité du déplacement au
couple 33 (Tome I, Article 96 & 103.), d'où l'on déduira sa distance au milieu du Vaisseau, out

bien au maître couple, selon qu'on le jugera convenable.

On peut austi chercher séparément le centre de gravité du volume compris entre le maître couple & l'étrave, & ensuite celle du volume compris entre le maître couple & l'étambor, comme l'a fait notre Auteur, & ensuite en conclure la distance du centre commun de gravité de ces deux parties au maître couple. Nous conseillons même d'en agir ainsi, parce que dans plusieurs recherches on a besoin de connoître la position du centre de gravité de chaque partie prise séparément.

On emploîra la même méthode pour trouver la distance du centre de gravité du déplacement au plan de flottaison supérieur; mais au lieu de l'aire des couples, on sera usage de l'aire des plans de flottaison; & au lieu de la distance d'un couple à l'autre, on emploira celle d'un plan de flottaison à l'autre. Les mêmes ordonnées qui servent pour trouver l'aire des couples, servent aussi pour trouver l'aire des plans de flottaison, mais en les employant dans un ordre contraire; ce calcul est trop facile pour que nous y insistions davantage. Après avoir trouvé le centre de gravité de la partie comprise entre les plans de flottaison supérieur & inférieur, on ajoute le moment de cette partie avec celui du volume compris entre le plan de flottaison insérieur & la quille, & l'on divise la somme par le déplacement total, ce qui donne la distance cherchée du centre de gravité du déplacement au plan de flottaison supérieur. Remarquons en passant que l'avantage de la méthode de M. Chapman, sur celle de notre Auteur, se fait sentir principalement dans la détermination du déplacement: quant à ce qui regarde le centre de gravité, l'avantage est bien peu considérable.

au lieu

PLANC, VII.

DU CENTRE DU VOLUME QUE LE NAVIRE DÉPLACE. 91 au lieu d'être submergé dans le fluide, comme dans le calcul de l'Article 108, soit calé plus ou moins d'un nombre n de pouces, ou qu'il ait une autre ligne d'eau parallele à la premiere, mais plus ou moins haute d'un nombre n de pouces. Suivant les regles établies pour trouver le centre des masses, on peut supposer que par le centre de volume déjà trouvé, on fasse passer un plan horisontal, & que celui-ci soit le plan primitif. Ensuite, on peut considérer le volume entier actuellement submergé, comme composé de deux corps, chacun réuni à son centre de gravité, l'un qui est le volume total que le Vaisseau occupoit d'abord dans le fluide, que nous appellerons v, & l'autre la nouvelle portion qu'on submerge de plus ou de moins, & qu'on peut exprimer par ina; produit de la surface a du plan de flottaison le plus élevé par la hauteur in \*, qui doit être submergée de plus, ou qui doit l'être de moins. On voie d'après cela que le moment du premier corps sera zéro, parce que son centre de gravité se trouve dans le plan primitif, & que le moment du second sera  $\frac{1}{12}na(d\pm\frac{n}{24})$ , d étant la distance du premier plan de flottaison au centre de volume du premier corps, & 24 celle du centre du nouveau corps submergé au même plan. Donc  $\frac{\frac{1}{18}na(d\pm\frac{n}{24})}{\nu\pm\frac{1}{13}na}$  fera ce dont le nouveau centre de volume est éloigné du premier, & par conséquent  $d\pm\frac{1}{18}n\mp\frac{\frac{1}{12}na(d\pm\frac{n}{24})}{\nu\pm\frac{1}{13}na}$   $\frac{\nu(d\pm\frac{1}{13}n)+\frac{an^2}{2\cdot 144}}{\nu\pm\frac{1}{13}na}$  fera la quantité dont le même nouveau centre de volume sera éloigné de la superficie de l'eau. Mais la quantité (v+ ind)2-144 est susceptible d'être négligée; ainsi nous pouvons assigner pour l'expression de la même distance  $\frac{v(d+\frac{1}{12}n)}{v+\frac{1}{12}na}$ : & puisqu'à une très-petite différence près, & qu'on peut négliger, on a  $\frac{v \cdot \frac{1}{12}n}{v + \frac{1}{12}na} = \frac{1}{12}n$ , il s'ensuit que la distance du nouveau centre de volume à la superficie du fluide, sera encore = ...  $\frac{vd}{v \pm \frac{1}{12}na} \pm \frac{1}{12}n$ : le signe positif ayant lieu lorsqu'on augmente le volume submergé, & le signe négatif lorsqu'on le diminue. Si nous substituons, dans l'une quelconque de ces formules, les valeurs que nous avons trouvées (Art. 108 & 135) pour le Vaisseau qui nous

<sup>\*</sup> On voit aisement que cette hauteur est exprimée en pieds, pour conserver l'unisormité du calcul, à cause que les surfaces des plans de flottaison sont évaluées en pieds quarrés (108.).

sert d'exemple, d'après la supposition qu'il doive se submerger jusqu'à une autre ligne d'eau parallele à la premiere, & qui en soit distante de 6 pouces, de saçon qu'on ait n=6, nous aurons v=62573, a=5312, & d=6 pieds 11 pouces: par conséquent la distance verticale du nouveau centre de volume à la superficie du fluide  $\frac{62573(6\frac{11}{12})}{62573(6\frac{11}{12})}$ 

fera =  $\frac{62573(6\frac{11}{11})}{62573+(5312)\frac{1}{2}} + \frac{1}{2} = 7$  pieds r pouce  $\frac{1}{5}$ ; ou, pour compenser

les quantités négligées = 7 pieds :.

(142.) On peut parvenir à cette solution plus facilement & plus généralement, non seulement dans le cas où l'on submergeroit plus ou moins le Vaisseau, mais encore dans celui où l'on feroit quelque changement à son corps, en donnant plus ou moins de capacité à ses couples, ou, ce qui est la même chose, en augmentant, ou en diminuant son volume en quelque partie. Supposons, par exemple. que w soit le volume qu'on doit ajouter, & f la distance du centre de ce volume au centre du volume du Vaisseau: on aura ( Tom. I, An. 81  $\int u \int qu' ds = 0$   $v + w : w : f : \frac{fw}{v + w}$ , distance du centre du volume primitivement submergé au nouveau centre cherché. La distance f peut être positive, ou négative, selon que le centre du volume ajouté est plus bas, ou plus haut que le centre du volume du Vaisseau; & pareillement la quantité w sera positive, ou négative, selon qu'on ajoutera, ou qu'on retranchera le volume. De cette sorte, si on rend le vaisseau plus plein dans ses sonds, ou, comme disent les Marins, si on augmente le plat de ses varangues, il s'élevera sur l'eau d'un volume égal au volume ajouté, & l'on aura deux quantités égales w. l'une positive, & l'autre négative, & pareillement deux distances f, l'une positive & l'autre négative. Comme le produit de deux quantités positives, de même que celui de deux quantités négatives, est toujours politif, il s'ensuit que les deux produits seront positifs, & leur somme sera le produit du volume ajouté w par la distance entre les centres du volume ajouté & du volume retranché.

(143.) Pour ce qui concerne la quantité dont le même centre peut s'éloigner, ou s'approcher du maître couple, comme la justesse du calcul exige que le nouveau corps qu'on submerge soit peu considérable, il en résultera toujours une quantité négligeable pour le

déplacement horisontal du centre du volume.

(144.) Puisqu'en ajoutant le nouveau volume (5312) = 2656 pieds cubiques dont on suppose que le vaisseau se submerge davantage, aux 66064<sup>ppp</sup> du volume total trouvé ci-dessus par le calcul (108.), on a 68720<sup>ppp</sup>, qui est, à très-peu-près, le volume qu'on a trouvé, pa l'expérience (117.), que devroit occuper un Vaisseau de cette grandeur

DU CENTRE DU VOLUME QUE LE NAVIRE DÉPLACE. 93 nous sçaurons, par conséquent, que le centre du volume de ce Vaisfeau sera aussi abaissé au-dessous de la superficie de l'eau de 7 pieds : (145.) Ayant trouvé le centre de volume d'un Vaisseau, il seroit facile de trouver le même centre pour les autres, si leurs fonds étoient entiérement semblables. Soit nommé n le Vaisseau dont le centre de volume est connu, & N celui pour lequel il est question de le trouver. Soit m la largeur, v le volume submergé, a l'aire, ou la section du Vaisseau faite à la superficie premier du fluide. du fluide d la distance de la superficie du fluide au centre de volume. M la largeur, V le volume submergé,
X la distance de la superficie du fluide au centre du fecond
Vaisseau. volume. Puisqu'on suppose les deux Vaisseaux semblables dans leurs fonds, on aura  $M^3: m^3:: V: \frac{m^3 V}{M^3}$ , volume que devroit déplacer le Vaisseau n, pour être dans la même disposition que l'autre Vaisseau N. Ainsi l'on aura  $v = \frac{m^3 V}{M^3}$ pour l'expression du volume qu'il devroit déplacer de moins, ou de plus qu'il ne le fait; & - MIS pour celle de la hauteur dont il devroit. caler de plus, ou de moins, pour être dans la même disposition que le Vaisseau N. Par conséquent  $\frac{m^3V}{M^3}$  sera la distance de la superficie du fluide au centre du volume  $v = \frac{m^3 V}{M^3}$ ; & le moment de celui-ci sera =  $\left(v - \frac{m^3 V}{M^3}\right) \left(d - \frac{m^3 V}{2a}\right)$ . Donc la distance du centre du volume total v au nouveau centre du volume mis que devroit déplacer le Vaisseau n, pour être dans la même disposition que le Vaisseau N, sera =  $\frac{\left(\nu - \frac{m^3 V}{M^3}\right) \left(d - \frac{\nu - \overline{M^3}}{2a}\right)}{\nu - \left(\nu - \frac{m^3 V}{M^3}\right)}$ : ainsi, la distance de la superficie du fluide au nouveau centre de volume, sera = ....

 $d = \frac{v - \frac{m_3 V}{M_3}}{a} + \frac{\left(v - \frac{m_3 V}{M_3}\right) \left(d - \frac{v - \frac{m_3 V}{M_3}}{2a}\right)}{v - \left(v - \frac{m_3 V}{M_3}\right)}; \text{ expression qui se réduit } \Sigma$ 

 $\frac{mV^3}{24M^3} + \frac{v.(24d-v)}{24.\frac{m^3V}{M^3}}$ . Or le Vaisseau n étant, d'après cela, dans la

même disposition que le Vaisseau N, les distances de leur centre de volume à la superficie du fluide, doivent être proportionnelles à leurs largeurs : donc  $m:M::\frac{m^3V}{2aM^3}+\frac{v(2ad-v)}{2a\cdot\frac{m^3V}{M^3}}:X=.$ 

 $\frac{M}{2a.m}\left(\frac{m^3V}{M^3}+\frac{\nu(2ad-\nu)}{m^3V}\right)-$ 

(146.) Si nous voulions trouver, pour le Vaisseau de 70 canons, par exemple, la profondeur à laquelle son centre de volume est submergé dans le fluide, on auroit V=96500; M=48. De même, pour le vaisseau de 60 canons, dont le centre de volume est submergé de 7 pieds  $\frac{1}{6}$ , on a trouvé que v=68650, m=42, & a=5312+188=5500; on ajoute 188 à la surface 5312 qu'on a trouvée (108.) pour le premier plan de flottaison, pour tenir compte de l'épaisseur des bordages, asin d'avoir la véritable aire de la section faite à la superficie du fluide. Ces valeurs étant substituées dans la formule, il en résulte  $X=\frac{8}{7\cdot 11000} \left(\frac{(7)^{3}96500}{8^{3}} + \frac{68650((7^{\frac{1}{6}})11000-68650)}{(7)^{3}96500}\right)$ :

ou X=7 pieds 10 pouces; telle est, pour le Vaisseau de 70 canons, la prosondeur à laquelle le centre de volume est submergé au-dessous

de la superficie de l'eau.

(147.) Pour la Frégate de 22 canons, on aura V = 15170, & M = 32: donc  $X = \frac{16}{21.11000} \left( \frac{(21)^3 25170}{(16)^3} + \frac{68650((7\frac{1}{6})11000 - 68652)}{(16)^3} \right) = \frac{16}{(16)^3}$ 

4 pieds 9 pouces; c'est la hauteur dont cette Frégate aura son centre

de volume au-dessous de la superficie de l'eau.

(148.) Pour le Vaisseau à trois ponts, qui a 51 pieds de largeur, on a V = 128293, & M = 51: donc X sera =  $\frac{17}{14.11\infty} \left( \left( \frac{14}{17} \right)^3 128293 + \frac{68650 \left( \left( \frac{7}{6} \right) 11000 - 68650 \right)}{\left( \frac{14}{17} \right)^3 128293} \right) = 9$  pieds; c'est la profondeur à laquelle le centre du volume du Vaisseau à trois ponts sera submergé au dessous de la superficie du fluide.

(149.) On trouvera de la même maniere le centre de volume pour les autres Vaisseaux & Frégates, lorsque leurs sonds seront semblables; mais lorsque cette condition n'aura pas lieu, il sera nécessaire de le chercher directement par le calcul, comme nous

l'avons fait pour le vaisseau de 60 canons.

PLANCE.

### CHAPITRE III.

#### Du Métacentre.

(150.) LE centre de volume varie lorsque le Vaisseau s'incline, & de cette variation dépend, comme nous l'avons vu dans le Traité des Fluides, la grandeur, ou la petitesse du moment, & de ce moment dépend la stabilité dans le cas du repos. Que ABD soit le corps du Vaisseau, AD sa ligne d'eau quand il est droit, & GL la même ligne quand il est incliné, de maniere que LED=AEG. soit l'angle de l'inclinaison. Ceci posé, & supposant de plus que cet angle est infiniment petit, on se rappellera que nous avons trouvé ( Tome I, Art. 842.), que les moments verticaux qui résistent à l'inclinaison sont exprimés par  $(HP + \frac{m}{12} \int e^3c) \int \ln \Delta$ ,  $\Delta$  exprimant l'angle de l'inclinaison, H la distance du centre de gravité au centre de volume qu'on a trouvé, P le poids total du Vaisseau, m le poids d'un pied cubique du fluide, e la largeur AD; & c une différencielle de la longueur du Vaisseau. Divisant maintenant cette formule par P, poids du Vaisseau, on aura  $(H + \frac{m}{\log P} \int e^{3k}) \int \ln \Delta$  pour la distance horisontale du centre de gravité au nouveau centre de volume; mais H sin & est la distance horisontale du centre de gravité au centre primitif C du volume; donc  $\frac{m \int \ln \Delta}{12 P} \int e^3 c$  est la distance horisontale CN du même centre primitif C au nouveau centre de volume N. Si l'on éleve maintenant du point N la verticale NE, le point E sera celui que M. Bouguer a nommé Métacentre; & puisque CN est à CE, comme fin & est à 1, on aura CE, c'est-à-dire, la distance du centre de volume au Métacentre  $=\frac{m}{12P}\int e^{3}c$ ; ou , parce que  $\frac{m}{P}=\frac{1}{\nu}$ ,  $\nu$  exprimant le volume total, on aura enfin  $CE = \frac{1}{12v} \int_{c^3c}$ .

(151.) Toute la difficulté consiste maintenant à trouver la valeur de  $fe^{3}c$ . Pour cela, supposons que la distance d'un couple à l'autre soit=d, & que la largeur du plus grand de deux couples consécutifs quelconques, prise dans le plan de flottaison, soit = a, & celle du plus petit, = b: d'après cela, il est clair que la largeur d'un autre couple distant de la quantité x du couple dont la largeur est = b, sera =  $b+\frac{x}{d}(a-b)$ ; par conséquent nous aurons  $e=b+\frac{x}{d}(a-b)$ , &

B14. 252

EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. III.  $e^3 = b^3 + \frac{3b^2x}{a^3}(a-b) + \frac{3bx^4}{a^3}(a-b)^2 + \frac{x^3}{a^3}(a-b)^3$ , &  $e^3c = b^3dx + \frac{x^3}{a^3}$  $\frac{3b^2xdx}{d}(a-b) + \frac{3bx^2dx}{d^2}(a-b)^2 + \frac{x^3dx}{d^3}(a-b)^3$ : donc la valeur de l'intégrale se'c, pour tout l'espace compris entre les deux couples dont les largeurs sont  $b & b + \frac{x}{4}(a-b)$ , sera =  $b^3x + \frac{3b^2x^2}{2d}(a-b) + \frac{x^2}{2d}$  $\frac{b\pi^3}{d^4}(a-b)^2 + \frac{\pi^3}{4d^3}(a-b)^3$ ; & celle qui correspond à l'espace compris entre les couples dont les largeurs sont a & b, est = ....  $d(b^3+\frac{1}{4}b^2(a-b)+b(a-b)^2+\frac{1}{4}(a-b)^3)=\frac{1}{4}d(a^3+a^2b+ab^2+b^3).$ Soit maintenant la largeur du maître couple = A, celle du couple III, ou 3, = B, celle du couple VI, ou 6, = C, & ainsi des autres; l'on aura pour tous les couples depuis le maître couple jusqu'à la proue, ou jusqu'à la poupe se3c=.  $\frac{1}{2}d(A^3+A^2B+AB^2+2B^3+B^2C+BC^2+2C^3+C^2D+CD^2+2D^3+D^2E+E^2D+S_c)=$  $\frac{1}{4}d(A^{2}(A+B)+B^{2}(A+2B+C)+C^{2}(B+2C+D)+&c...+S^{2}(R+(\frac{k+1}{k})S)),$ S exprimant la largeur du dernier couple, R celle de l'avant-dernier, & la raison de la distance d d'un couple à l'autre, à la distance du dernier S à l'extrêmité de la proue, ou de la poupe\*; & par conséquent

Supposons maintenant que la derniere largeur Z diminue jusqu'à être infiniment petite ou = 0, cette seconde partie deviendra  $\frac{d}{4}S^2(S)$ . De plus, si l'on suppose avec l'Auteur que la hauteur de ce dernier solide, au lieu d'être = d, comme celle des précédents, soit =  $\frac{d}{k}$ , on aura  $\frac{d}{4}S^2(\frac{x}{k}S)$ . Substituant cette derniere expression dans se dernier terme de la formule, en place de la seconde partie, ce terme deviendra  $\frac{d}{4}S^2(R+S+\frac{x}{k}S)=\frac{d}{4}S^2(R+\frac{x+x}{k}S)$ ; c'est l'expression même de l'Auteur.

Nous n'avons entré dans ce détail qu'en faveur des commençants, qui sont toujours un peu embarrasses dans ces sortes de calculs. Remarquons encore dans les mêmes vues, que l'expression  $\frac{d}{d}S^2(\frac{1}{k}S)$ , ou  $\frac{1}{4}\cdot\frac{d}{k}\cdot S^3$  que mous venons de trouver pour le dernier solide, sait voir qu'il faut multiplier le cube de sa base, par le quart de sa hauteur. C'est la regle qu'on trouve pour ces solides extrêmes dans l'excellent Ouyrage de M. Chapman.

<sup>\*</sup> Car si l'on met deux termes consécutifs de la formule, par exemple le second & le troisieme, sous cette forme  $\frac{d}{d}B^2(A+B)+\frac{d}{d}B^2(B+C)$ &  $\frac{d}{d}C^2(B+C)+\frac{d}{d}C^2(C+D)$ , on verra, en suivant l'esprit de ce calcul, que la seconde partie de chaque terme avec la premiere partie du terme suivant, appartiennent à un même solide. Ainsi les parties  $\frac{d}{d}B^2(B+C)$  &  $\frac{d}{d}C^2(B+C)$  proviennent du solide compris entre les couples dont les largeurs sont B & C, tandis que la partie  $\frac{d}{d}C^2(C+D)$  appartient au solide suivant. Appliquant donc cette remarque au dernier terme de la formule, on verra, qu'en appellant Z la plus petite largeur du dernier solide, ce dernier terme fera exprimé généralement par  $\frac{d}{d}S^2(C+D)+\frac{d}{d}S^2(C+Z)$ , dont la premiere partie appartient à l'avant-dernier solide; ain-

pour la distance du centre de volume au Métacentre.

(152.) Si l'on substitue dans cette formule les valeurs qu'on a trouvées dans l'exemple de l'Art. 108, où l'on a calculé le déplacement du Vaisseau de 42 pieds de largeur,  $\frac{1}{12\nu} \int e^3c$  sera pour la poupe

 $\frac{7\frac{1}{6}}{48.68650} \Big( (42)^2 (42+41\frac{1}{6}) + (41\frac{1}{6})^2 (42+83\frac{1}{6}) + (41\frac{1}{6})^2 (41\frac{1}{6}+83\frac{2}{7}+41\frac{1}{7}) + &c.$ 

24 pieds de largeur,  $\frac{1}{12\nu}\int e^{2}c=9$  pieds  $\frac{1}{3}$ ; c'est la distance du cen-

tre de volume au Métacentre.

l'épaisseur du bordage des deux côtés du Vaisseau, qui est de 15 pouces, en tout; on remarquera que la quantité & éntrant dans l'ex-

On peut faire le calcul pour une des moitiés du Vaisseau, c'est-à-dire, en n'employant que les cubes des demi-largeurs; alors après avoir sait la quatrieme opération ci-dessus, il saudra doubler le résultat qu'elle aura donné, & diviser par le triple du volume submergé; ce qui revient absolument au même. Au reste, cette méthode n'est pas plus courte ni plus rigoureuse que celle de notre Auteur, elle deviendroit même plus longue si l'on étoit privé de la Table des cubes des nombres naturels, que M. Chapman a donnée à la sin de son Ouvrage. Cette Table est d'un usage commode, elle est calculée de centieme en centieme d'unité, depuis 0,01 jusqu'à 26,00, qui est, à peu près, la plus grande demi-largeur que puissent avoir les Vaisseaux; quant à la précision, nous donnons

la prétérence à la méthode de D. Georges Juan.

\* L'Auteur donne  $(\frac{k+1}{k})$ S=28 pour la poupe, & = 13 pour la proue. Ce réfultat suppose & plus petit qu'à l'Article 138, & cela doit être ainsi, puisque cette quantité marque ici le rapport entre la distance d'un couple à l'autre, & la distance du dernier couple S à l'étrave ou à l'étambot, prise au plan de flottaison; au lieu qu'à l'Article 138, cette derniere distance étoit plus petite (137.), ce qui devoit donner une plus grande valeur à k.

Le même Auteur donne une méthode fort ingénieuse & fort commode pour trouver sa valeur de soit, laquelle est sondée sur les mêmes principes que celle que nous avons développée dans la Note de l'Article 108, pour trouver la surface d'un plan; en voici la pratiqué. Il saut 1° mettre dans une même colonne les cubes de toutes les largeurs des couples, prises au plan de flottaison supérieur, y compris la largeur des couples extrêmes 33 & XXVII. 2°, Prendre se premier & le dernier cube tels qu'ils sont, & multiplier le second par 4, le troisieme par 2, le quatrieme par 4, le cinquieme par 2, & ainsi de suite jusqu'à l'avant-dergier, qui & trouvera-multiplié par 4, attendu que le nombre des couples doit être impair (108. Note.). 3°. Faire la somme de tous ces produits, & la multiplier par le tiers de la distance d'un couple à l'autre. 4°. Multiplier le cube de la base de chacun des deux solides extrêmes par le quart de leur hauteur, & ajouter ces produits à la somme des précédents. 5°. Ensin, diviser cette dernière somme par 12 sois se volume submergé, se quotient exprimera la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume.

pression de la hauteur du Métacentre, elle indique que cette hauteur est comme les cubes des largeurs; on sera donc (42)<sup>3</sup>: (43<sup>1</sup>/<sub>3</sub>)<sup>3</sup>:: 9<sup>1</sup>/<sub>1</sub>: 10<sup>1</sup>/<sub>2</sub>, vraie hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume dans le Vaisseau de 60 canons.

(154.) En outre, on pourroit encore ajouter la quantité dont le même Métacentre s'éleve quand le Vaisseau s'incline d'une quantité considérable, parce que les côtés du Vaisseau, à mesure qu'ils s'élevent au-dessus de l'eau, ayant plus de saillie en dehors, particuliérement dans les extrêmités du Vaisseau, il est clair que la quantité e augmente à mesure que l'inclinaison est plus grande; & l'inclinaison peut être telle que la hauteur du Métacentre au-dessus du cen-

tre de volume, aille jusqu'à 11 pieds 1.

(155.) Ayant trouvé le Métacentre pour un Vaisseau, on peut, avec facilité, le trouver pour tous les Vaisseaux, dont les sections à la superficie de l'eau sont entiérement semblables; car, dans ce cas, la quantité  $\frac{1}{12} e^3 c$ , est comme les quatriemes puissances des largeurs. Cette quantité pour le Vaisseau de 42 pieds de largeur, est = 639819: par conséquent pour trouver la valeur correspondante pour le Vaisseau de 70 canons, qui a 48 pieds de largeur, on sera  $(42)^4$ :  $(48)^4$ :: 639819: 1091502 =  $\frac{1}{120} e^3 c$ , dans le Vaisseau de 70 canons. On aura donc pour ce Vaisseau la distance du centre de volume au Métacentre, =  $\frac{1}{120} \int e^3 c = \frac{1091502}{96500} = 11$  pieds 3 pouces 4: auxquels ajoutant 1 pied, à raison du bordage, & quelque chose de plus pour les rondeurs (154); on aura dans le Vaisseau de 70 canons  $\frac{1}{120} e^3 c = 13$  pieds 4.

(156.) Pour la Frégate de 12 canons, qui a 31 pieds  $\frac{1}{3}$  de largeur, nous aurons  $(42)^4$ ;  $(31\frac{3}{1})^4$ :: 639819: 206761: donc le Métacentre sera au-dessus du centre de volume de  $\frac{206761}{25170}$  = 8 pieds 2 pouces  $\frac{1}{4}$ ; ou en ajoutant 8 pouces  $\frac{1}{4}$  à cause du bordage, & 9 à cause

des rondeurs, on aura  $\frac{1}{12\nu}\int e^3c = 9$  pieds  $\frac{1}{3}$ .

(157.) Pour le Vaisseau à trois ponts, avec 51 pieds de largeur, on a  $(42)^4:(51)^4::639819:1391434:$  donc le Métacentre sera audessus du centre de volume de  $\frac{1391434}{133053}$  = 10 pieds 5 pouces  $\frac{1}{2}$ ; ou en ajoutant 13 pouces  $\frac{1}{2}$ , à raison du bordage, & 15 pouces à cause des rondeurs, on aura  $\frac{1}{12\nu}\int e^3e = 12$  pieds  $\frac{4}{5}$ . On procédera de la même maniere pour trouver le Métacentre dans les autres Vaisseaux.

(158.) Ayant trouvé le Métacentre relativement aux inclinaisons latérales, il nous reste maintenant à trouver ce point relativement

aux inclinaisons que peut prendre le Vaisseau de poupe à proue, & réciproquement, c'est-à-dire, par rapport aux inclinaisons qui proviennent du mouvement sur un axe horisontal perpendiculaire à la quille, & passant, par le centre de gravité. Soit \( \Delta \) l'angle de ces inclinaisons que nous supposons infiniment petites, y la largeur d'un couple prise à la superficie de l'eau, & 7 la distance horisontale de ce couple au plan vertical, perpendiculaire à la quille, qui passe par le centre de tout le volume submergé. Cela posé, ydz sera une différencielle de l'aire, ou de la section du Vaisseau faite à la superficie du fluide; yzdz sin & sera celle du petit volume qui se submergera dans l'inclinaison; yz dz sin A sera le moment de cette différencielle; par conséquent sin à syzidz sera l'expression du moment total de la nouvelle partie submergée; fin à syzidz, celle de la distance horisontale du centre de volume à la verticale qui passe par le Métacentre, & 1/2/dz celle du centre de volume au Métacentre (150, & Tome I, Art. 842.).

Pour trouver maintenant la valeur de  $\int y z^2 dz$ , supposons que a soit la largeur d'un couple prise à la superficie du fluide, b celle d'un autre couple immédiatement plus petit, d la distance d'un couple à l'autre, n celle qu'il y a du couple dont la largeur est a au plan vertical qui passe par le centre de volume, & x celle du couple dont la largeur est b à un autre couple intermédiaire entre b & a. Cela posé, il est clair que  $\frac{ax+b(d-x)}{d} = y$  sera la largeur de ce couple intermédiaire (150.), & z = n + d - x: ainsi, nous aurons  $yz^2dz = -dx(n+d-x)^2$ 

 $\frac{bd(n+d)^2+d(a-b)(n+d)^2-\frac{1}{2}d^2(a-b)(n+d)+\frac{1}{2}d^3(a-b)}{-bd^2(n+d)+\frac{1}{2}bd^3}$ 

 $=\frac{1}{2}n^2d(a+b)+\frac{1}{2}nd^2(a+b)+\frac{1}{2}d^3(a+3b)$ . Cette valeur de  $\int yz^2dz$  sera donc celle qui correspond au volume compris entre les couples dont les largeurs sont a & b. Supposons maintenant que A soit la largeur du maître couple à la superficie de l'eau, B celle du couple III, C celle du couple VI, A ainsi de suite; que q soit de même la distance du maître couple au centre de volume. Substituant, dans la formule, q pour n, A pour a, A pour a, B pour a pour a

Tome II.

EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. III.

 $\begin{cases} q^{2}d(\frac{1}{4}A+B+C+D+E+F+G+H+&c.) \\ qd^{2}(\frac{1}{4}A+2B+4C+6D+8E+10F+12G+14H+&c.) \\ -\frac{1}{4}d^{2}(A+8B+20C+32D+44E+56F+68G+80H+&c.) \\ \frac{1}{4}d^{2}(0+B+5C+13D+25E+41F+61G+85H+&c.) \end{cases}$ 

On apperçoit clairement l'ordre de ces séries. Les coëssicients des trois premieres sont en progression arithmétique; & ceux de la quatrieme sont la somme des quarrés des nombres qui expriment le rang des deux termes précédents; par exemple, le coëssicient 13 est la somme de 9 & de 4, quarrés des nombres 3 & 2, qui indiquent le rang des termes C & B. Pareillement 25 est la somme de 16 & de 9, quarrés des nombres 4 & 3, qui indiquent le rang des termes

D& C, & ainsi des autres.

Pour trouver maintenant la valeur de syzedz, correspondante au volume compris entre le maître couple & le plan vertical, qui passe par le centre de volume, nous n'avons qu'à substituer, dans la formule, o pour n, q pour d, A pour b, & la largeur du Vaisseau, dans le même plan vertical, pour a: mais, attendu que, dans cet endroit, la différence entre les largeurs du Vaisseau, prises au maître couple & au susdit plan vertical, est très petite, ou nulle, nous pouvons substituer de même A pour a, & nous aurons  $\frac{1}{2}q^3A$  pour cette valeur. Enfin, pour trouver la valeur de syzidz, correspondante au volume compris entre le dernier couple de proue & l'étrave, supposons que S soit la largeur de ce dernier couple, k sa distance à l'étrave, r le nombre des couples, le maître couple excepté; ce qui donnera n = q + (r - 1)d, pour ce qui appartient à l'espace compris entre les couples dont les largeurs sont R'& S (Rétant celle de l'avant-dernier); & pour celui compris entre S & l'étrave, n=q+rd. Ces deux valeurs étant substituées dans la formule, il en résulte les derniers termes des séries = . .

 $+q^2(d+k)S+q((rd)(d+k)-\frac{1}{3}d^2+\frac{1}{3}k^2))S+\frac{1}{13}(6r^2d^2(d+k)-4rd(d^2-k^2)+d^3+k^3))S^*$ , d'où l'on conclura que la distance du centre de volume au Métacentre, dans les inclinaisons de poupe à proue, est = . . . . .

bien entendu que cette expression convient également pour la proue & pour la poupe, & que pour celle-ci q est négatif.

(159.) Si nous substituons dans cette formule les quantités A=42P: B = 41P 10p, C = 41P 10p : D = 41P8p : E = 41P6p : &c. $d=7i: k=4P \ 9p: q=5: r=9$ , que nous avons trouvées pour la proue dans l'exemple du Vaisseau de 60 canons, & de 42 pieds de largeur que nous avons donné, Art. 108, on aura 193A=1750: la premiere série sera=59912 : la seconde=702690 : la troisieme & la quatrieme réunies = 2808127 : ainsi la somme de ces quantités est = 3572469. Pour la poupe, A = 42 : B = 41P 10p : C = 41P8p: D = 41P 4p: E = 40P 10p: &c. d = 76: k = 41q = -5: r = 11; & il en résulte  $\frac{1}{2}q^3A = -1750$ : la premiere série = 78125: la seconde = - 1094671: la troisieme & la quatrieme réunies, = 5200707 : la somme de toutes ces quantités est = 4182411, laquelle jointe avec celle trouvée ci-dessus 3572469, donne au total 7754880. Divisant cette quantité par 65850 = 68650 - 2800 = v, volume qu'occupe le Vaisseau de 60 canons, moins 2800, volume du bordage qui n'est point entré dans le calcul, il vient au quotient

C'est encore en considérant l'esprit de la méthode de l'Auteur, qu'on verra la raison pour laquelle il prescrit de faire dans la formule générale les substitutions relatives à l'espace compris entre le dernier couple, dont la largeur est S, & l'avant-dernier, dont la largeur est R: car en se contentant de faire le calcul relatif à l'espace compris entre le couple S & l'étrave, on auroit bien eu des termes affectés de la largeur S de ce couple, mais on n'auroit eu qu'une partie de ceux qui doivent l'être; puisque le volume compris entre R & S doit aussi donner des termes affectés de S. Quant aux termes affectés de R, on les a rejettés, parce qu'ils sont censés compris dans les termes précédents des séries.

Nous observerons encore, en faveur des commençants, que dans la substitution relative à l'espace compris entre le dernier couple & l'étrave, il faut avoir attention de ne pas consondre la lettre d qui est dans la formule générale, avec celle de la valeur de n. Celle de la formule générale n'exprime que la distance entre le couple dont la largeur est S & l'étrave, c'est-à-dire, qu'elle est = k;

<sup>\*</sup> Si l'on considére, avec quelque attrention, les suites précédentes, on verra qu'on a eu pour objet de réunir dans une même suite, tous les termes multipliés par la largeur d'un même couple, du moins autant que le permettoit l'ordre de série qu'il étoit essentiel d'observer, pour rendre les applications numériques plus saciles. C'est pour remplir ce dernier objet qu'on n'a pas réuni la troi-sième & la quatrieme suite, pour n'en saire qu'une seule, ce qui étoit même indiqué par le multiplicateur d3, commun à ces deux suites; & ce que le calcul direct sournissoit d'ailleurs. Mais l'Auteur a séparé, d'une manière sort élégante, cette suite unique en deux autres, qui observent, comme on vient de le voir, une soi facile à retenir, & d'une application commode.

117 pieds } pour la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de vo-

lume dans les inclinaisons de poupe à proue \*.

Ayant trouvé cette hauteur pour un Vaisseau, il est facile de la trouver pour les autres, si l'on a calculé auparavant celles qui correspondent aux inclinaisons latérales, & si s'on suppose les sections faites par un plan coîncidant avec la superficie de l'eau entiérement semblables : car, comme les deux hauteurs du Métacentre sont, dans l'un & l'autre Vaisseau, comme les quatriemes puissances de leurs dimensions linéaires, tant pour les inclinaisons latérales, que pour celles de poupe à proue, elles seront entre elles dans la même raison. Pour le Vaisseau de 60 canons (152.), on a trouvé la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume dans les inclinaisons latérales. = 9 pieds †; & dans celles de poupe à proue, nous venons de trouver que la hauteur du Métacentre = 17 pieds 4. De plus, on atrouvé, (155.) pour le Vaisseau de 70 canons, la hauteur du Métacentre dans les inclinaisons latérales = 11 pieds 3 pouces \( \frac{1}{2} : \) on aura donc 9\( \frac{1}{2} : \) 1172: 117: 142 pieds 5 pouces, hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume, pour le Vaisseau de 70 canons, dans les inclinaisons de poupe à proue. Pour la Frégate de 22 canons, on a

mais celle de la valeur de n = q + rd, exprime la distance d'un couple à l'autre, & doit être confervée sous cette forme. Ainsi, pour éviter toute équivoque, on fera bien de faire d = k, dans la formule générale; & ensuite de faire n = q + rd, a = S, & b = 0. Ces opérations saites, on aura les expressions mêmes de l'Auteur. Nous avons corrigé quelques négligences typographiques, qui se sont glissées dans cet article, & qui pourroient arrêter les commençants, en jettant de l'incertitude dans leurs opérations.

L'Auteur fait dans ce calcul la distance k du couple XXVII, à l'étrave plus grande qu'elle ne résulte de l'Article 152, & il sait, au contraire, la distance du couple 33 à l'étambot plus perite; tar d'après cet Article la premiere distance = 2P 6p, & la seconde = 4P 2p. Mais on remarquera que ces distances devant être prises à la superficie de l'eau, la premiere est augmentée, & la seconde est diminuée par l'inclinaison de poupe à proue; & c'est, sans doute, pour tenir compte de cet effet, que l'Auteur a fait les changements dont nous parlons. C'est aussi dans les mêmes vues qu'il a fait  $q = \pm sp$ , au lieu de  $\pm sp\frac{s}{3}$  qu'on a trouvé, Article 139; parce que l'inclination de poupe à proue, porte le centre de volume plus vers la proue, & diminue la distance du maître couple au plan vertical qui passe par ce centre. Au reste, en employant les nombres que l'Auteur indique, les résultats numériques qu'on trouve dans le texte, ne sont pas rigoureusement exacts, nous avons refait ces calculs, & nous avons trouvé pour la proue  $\frac{1}{2}q^3A=1750$ ; la premiere série = 59908; la feconde = 703610; la troisieme = 679212; & la quatrieme = 2128653; ainsi la somme de ces quantités pour la proue est = 3573133. Pour la poupe, nous avons trouvé 493A=-1750, la premiere série = 74342; la seconde = - 1096840; la troisieme = 1296804; & la quatrieme = 4210684; ainsi, la somme de toutes ces quantités pour la poupe = 4486740; joignant ce résultat avec celui qu'on vient de trouver pour la proue, on aura au total 8059873. Divisant donc cette somme par 65850; il vient au quotient 122 pieds +, pour la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume dans les inclinations de poupe à proue. Nous nous contentons d'indiquer ces différences pour justifier les essais de commençants, sans réformer le texte de l'Auteur, parce qu'il ne nous est pas possible de faire la même chose par-tout (Voyez ci-après la Note de l'Article x79). Ces résultats numériques ne sont d'ailleurs d'aucune importance pour la pratique, il suffit que les formules analytiques, qui sont censées les avoir fournis, soient exactes,

trouve la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume dans les inclinaisons latérales = 8 pieds 2 pouces ; : donc on aura 9; : 117½::8½:103½, qui est la hauteur du Métacentre, pour cette Frégate, dans les inclinaisons de poupe à proue. Enfin, on a trouvé, pour le Vaisseau à trois ponts, que la hauteur du Métacentre dans les inclinaisons latérales = 10 pieds ½: donc on aura 9; ÷ 117½:: 10½: 131½; qui est la hauteur du Métacentre dans les inclinaisons de poupe à proue. Si les sections horisontales des Vaisseaux, saites à la superficie de l'eau n'étoient pas semblables, il seroit nécessaire de calculer la hauteur du Métacentre pour chaque Vaisseau séparément, en procédant comme on l'a fait dans l'exemple relatif au Vaisseau de 60 canons.

## CHAPITRE IV.

# Du Centre de Gravité.

(161.) L'N suivant les regles que nous avons déjà données, & que nous avons tant de fois répétées pour trouver le Centre de gravité d'un corps, on voit comment il faut s'y prendre pour déterminer celui d'un Vaisseau. La connoissance de ce centre est absolument nécessaire pour parvenir à celle de sa stabilité qui en dépend, & de tous ses mouvements de rotation. Si donc on multiplie le poids de chacune des pieces qui entrent dans la composition du Vaisseau, & de celles qu'il renferme, c'est-à-dire, de sa charge, par la distance de son Centre de gravité au plan horisontal qui coıncide avec la quille; & si enfuite on divise la somme de tous ces produits par le poids total, le quotient exprimera la distance dudit plan au Centre de gravité de tout le Vaisseau. Ce calcul est long & pénible, par le grand nombre de parties & de poids de différentes formes qu'il faut examiner: mais cependant on peut le faire par parties; c'est-à-dire qu'on peut trouver premiérement le Centre de gravité d'un certain nombre de parties, & opérer sur celles-ci pour trouver le Centre de gravité de leur assemblage, comme on a opéré sur chacune séparément. On voit cette maniere de procéder suffisamment développée dans les deux Tables suivantes, & comment on parvient à trouver le Centre de gravité du Vaisseau.

Nom des Parties	Leur Poids.	Haut, de leur centre.	Produit
Couples	8850	61	57525
Bordage & Vaigrage	1810C	7	56700
Premier Pont	2640	20	52800
Second Pont. 2	2100	27	56700
Faux Pont	3570	13	33410
Gaillard d'arriere & d'avant.	860	34	29240
Dunette	250	40	10000
Quille, Contre-Quille, } & Fausse Quille }	455	-1	-455
Guirlandes & Porques	650	377 135	3250
Carlingue.	50	2	100
Cloisons de brique & }	3,50	7	1100
Gouvernail	100		1200
Taillemer	160	18	2880
Ouvrages de Poupe	40	271	1080
Sommes	27125		306985
A déduire			. 455

EMPERE TABLE. & Calcul pour trouver

SECONDE TABLE, & calcul pour trouver le Centre de Gravité de tout le Vaisseau.

Nom des Parties.	Leur Poids.	Haut. de leur centre.	Produit.
Artillerie.	2400	24	\$7600
Boulets	800		4000
Poudre	280		1960
Mâture.	670		36850
Agrès, Voilure, Poulies & Caliornes en Place.	670		40200
Cables, Agrès, Voilure & Poulies de rechange.	1000	15	15000
Ancres.	320	34	10880
Vivres pour trois mois	2.850	13	37050
Provision dean pour deux mois	1600	- 1	11200
Chaloupe, Canot, &	300	32	9600
Hommes de l'Equipage	800	27	21600
Left.	4935	3	14805
Sommes	16625		260745
Som. de la premiere Table.	27129	•	300570
	43750		567275

Divilant la somme des moments 306530, par celles des poids 27125, le quotient 11 pieds 2 ux-primera la hauteur du centre de gravité de la coque du vaisseau du dessus de la face supérieure de la quille.

Les 567275 étant divisés par 43750, donnent au quotient 13 pieds 3 a très-peu près, pour la hauteur du centre de gravité de tout le Vaisseau, au dessus de la face supérieure de la quille.

tendue qu'il exige, q'est-à-dire, si l'on en rassemble tous les éléments dans le détail nécessaire. Pour la pratique des constructeurs, il seroit encore mieux de prouver le Centre de gravité du Navire par la situation déjà trouvée de ce centre pour un autre Navire, en tenant

<sup>\*</sup> En Elpagnol, Bularcamas y Bufardas. : . .

Le quotient n'est que de 13 pieds, mais nous conservons les résultats numériques tels qu'ils se trouvent dans l'original, quoiqu'ils ne soient pas très-exacts: car, outre que la différence est trèspetite, nous n'aurions rien gagné à corriger ceux-ci, ne pouvant faire la même chose pour tous les autres (Voyez ci-après la Note de l'Article 179.). Dans le cas présent, la somme des moments de la premiere Table est certainement 306530, & non 316533, ce qui donne II P. \frac{1}{2} pour le premier quotient. L'Auteur a ajouté la somme des moments de la premiere Table, avec celle de la deuxieme, mais avant d'en avoir soustrait le moment 455 qui est négatif, ce qui est évidemment fautif, (Tome I, Article 120.): c'est en grande partie de là que vient la dissérence dont il est jei question.

compte ensuite des différences qu'il peut y avoir d'un Navire à l'autre, ou des altérations qu'on auroit pratiquées dans la construction de l'autre. Les principes que nous avons exposés précédemment nous facilitent le moyen d'exécuter ce calcul à l'aide d'une seule expérience. que les gens de mer pratiquent très-souvent, & qu'ils appellent mettre à la bande \*. Le procédé consiste à incliner le Vaisseau, en passant d'un côté toute l'artillerie, les boulets qui sont sur les ponts, les coffres & les caisses de l'équipage, & en suspendant des pieces remplies d'eau à l'extrêmité des vergues, & en faisant encore monter des hommes dessus. Par cette manœuvre on découvre, du côté où le Vaisseau s'éleve, 2 ou 3 pieds de ses parties submergés, & on les nettoie. On pourroit de même, en continuant de faire incliner le Vaisseau, nettoyer tout le reste de sa carene jusqu'à la quille, avec des balais, ou autres choses propres à cet estet. Cette opération est en ellemême facile, & elle le sera encore beaucoup plus, si on l'exécute pour l'objet que nous allons expliquer. On connoît le poids des canons. des affûts & des boulets, celui des caisses, des pieces d'eau, & des hommes; on connoît aussi l'endroit d'où on les a enlevés, & celui où on les a placés; par conséquent il est facile de calculer leur moment. Dans l'équation  $f_{\pi}(p+\Pi)=(HP+\frac{1}{12}m/e^3c)$  sin  $\Delta$  (Tome I. Art. 900.),  $\pi$ exprime un poids qu'on transporté à la distance horisontale  $p+\Pi$ ; ou  $\pi(p+\Pi)$  exprime la somme des produits de tous les poids qu'on transporte, par les distances horisontales auxquelles ils ont été transportés. Supposons donc que p exprime cette distance, & l'on aura  $\int p\pi = (HP + i m f e^{i}c) f in \Delta$ , d'où l'on tire la distance H du centre de volume à celui de gravité =  $\frac{1}{P \sin \Delta} \int p \pi - \frac{1}{12\sqrt{3}} \int e^3 c dx$  Or la quantité 120 ses (150.) la distance du Centre de volume au Métacentre: donc P fin A /pm sera la distance du Métacentre au Centre de gravité. (163.) Pour trouver cette quantité, nous n'avons besoin que de mesurer avec exactitude, dans l'expérience, l'angle de l'inclinaison A; ou, ce qui est la même chose, de mesurer exactement au maître couple la partie du côté qui est sortie hors de l'eau par l'inclinaison. De cette façon, supposant que cette partie soit =g, & que A soit la largeur du Vaisseau, on aura  $\frac{g}{\sqrt{A}} = \sin \Delta$ , ou  $\sin \Delta = \frac{2g}{A}$ . Mesurant aussi les distances auxquelles on a transporté les poids 7, on trouvera facilement la valeur de l'expression  $\frac{1}{P \sin \Delta} \int p \pi$ .

<sup>#</sup> En Espagnol, Dar Pendoles.

106 EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. IV.

(164). Dans le Vaisseau de 60 canons qui nous a servi d'exemple, le poids de toute l'artillerie d'un côté de la premiere batterie. avec les affûts & les boulets, est de 720 quintaux, qui multipliés par 27, distance à laquelle on les a transportés, sont 19440 de moment. Le poids de l'artillerie de la seconde batterie est de 611 quintaux, qui multipliés par 29, donnent un moment de 17719; celui qui correspond à trois canons du gaillard d'arriere; est de 99 quintaux. qui multipliés par 29, donnent 2871 de moment; le poids des coffres & des caisses est de 300 quintaux, qui multipliés par 18, donnent 5400 de moment; le poids des pieces pleines d'eau suspendues aux vergues, avec les cordages qui les soutiennent, est de 20 quintaux. qui multipliés par 40, donnent 800 de moment: enfin le poids de 20 hommes placés sur chacune des basses vergues, donne un moment. de 2440. Toutes ces quantités réunies font un moment de 48670  $= \int p\pi$ . Si nous supposons maintenant  $\int in \Delta = \frac{1}{4}$ , ou, ce qui est la même chose, g=2 pieds ;, le poids total du Vaisseau étant de 43750 quintaux, on aura la distance du Métacentre au Centre de gravité =  $\frac{1}{P \sin \Delta} \int p \pi = \frac{8.48670}{43750} = 8$  pieds  $\frac{11}{10}$ . Ainsi , dans le cas de sin  $\Delta = \frac{1}{8}$ , le Centre de gravité sera de 11 \frac{1}{4} - 8 \frac{11}{18} = 2 pieds \frac{7}{18} plus haut que le centre de volume (154.).

pieds; plus bas que la superficie de l'eau, & celle-ci est distante de la quille (108 & 144) de 18 pieds: donc le Centre de volume est élevé au-dessus de la quille de 10 pieds; & celui de gravité de 10 \(\frac{1}{2} + 2\frac{7}{1} = 13\) pieds \(\frac{1}{1}\); c'est à-dire, de 2 pouces \(\frac{1}{2}\) plus haut qu'on ne l'a trouvé par le calcul. Si l'on suppossit sin \(\Delta\) plus petit, on trouveroit ce centre plus bas: au reste, il n'y a que l'ex-

périence qui puisse donner une détermination exacte.

(166.) Si l'on vouloit trouver, au moyen des données précédentes, la vraie inclinaison que doit prendre le Vaisseau, on le pourroit aisément; car puisque le centre de volume est élevé au-dessus de la quille de 10 pieds  $\frac{1}{4}$ , & celui de gravité de 13 pieds  $\frac{5}{4}$  (161.), ces deux centres seront donc éloignés de 2 pieds  $\frac{2}{4}$ . Soussrayant cette distance de 11 pieds  $\frac{1}{4}$ , dont (154.) le Métacentre est élevé au dessus du centre de volume, il restera  $9\frac{1}{44}$  pour la hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de gravité : donc  $\frac{1}{R \sin \Delta} \int p\pi = 9\frac{1}{24}$ , ce qui donne  $\sin \Delta = \frac{fp\pi}{P\cdot 9\frac{1}{24}}$ ; ou en substituant la valeur de  $\int p\pi = 48670$ , & celle de P = 43750, on aura  $\sin \Delta = \frac{48670}{43750, 9\frac{1}{24}} = \frac{1219}{10000}$ : d'où l'on voit que cette inclinaison doit être un peu moindre que celle de  $\frac{1}{4}$  qu'on avoit ci-devant supposée. (167.)

(167.) Pour trouver le changement qui arrive à la quantité H, ou à la distance entre les Centres de gravité & de volume, lorsqu'on augmente le volume submergé dans le fluide, soit en donnant plus de capacité aux couples, soit en submergeant davantage le Vaisseau; on supposera que p exprime le poids du nouveau lest qu'on ajoute, f la distance du Centre de volume du Navire à celui du volume ajouté, & g la distance du même Centre au centre du lest qu'on ajoure. Cela posé, on aura  $P + p : p : f : \frac{pf}{P+p}$ , distance du Centre primitif au nouveau Centre de volume; & par conséquent  $H+\frac{pf}{P+p}$  fera la distance du Centre primitif de gravité au nouveau Centre de volume. Pareillement, on aura  $P+p:p:f+H+g:\frac{(f+H+g)p}{P+p}$ , distance du Centre primitif au nouveau Centre de gravité : par conséquent la distance entre les deux nouveaux Centres, de gravité & de volume, sera  $H + \frac{pf}{r+p} - \frac{(f+H+g)p}{p+p} = \frac{PH-pg}{P+p}$ ; ou parce qu'on suppose p très-petit à l'égard de P, cette distance entre les deux nouveaux Centres, sera  $= H - \frac{pg}{P}$ ; ou en substituent à la place de P & de p les volumes v & w, elle sera  $= H - \frac{wg}{2}$ . Toutes les fois que le cemere de gravité du lest qu'on ajoure, est plus bas que celui du volume pareillement ajouté, la quantité g'est positive, & elle est négative dans le cas contraire : de même les quantités p ou w sont positives is I'on augmente le poids ou le volume; & olles sont négatives, si on le diminue. Sil on donne plus de capacité aux fonds du Vaisseau, en le chargeant en même temps d'une quantité de lest correspondante au volume d'augmentation, mais à une profondeur plus grande, H sera moindre, & par conséquent la distance du Centre de gravité au Métacentre, sera plus grande, & l'indlinaison & sera moindre. La même chose doit arriver, quand on augmentera le dest, encore qu'en n'ajoute aueun autre volume que celui dont le Navire se submerge davantage, à , cause du lest ajouté. Mais si l'on augmentoit la capacité des fonds du Navire, sans augmenter sa charge, on auroit, en ce cas, deux valeurs de mg, l'une positive pour le volume augmenté, & l'autre négative pour le volume qui sort du fluide. La somme des deux fera le produit du volume ajouté w, par la distance de son centre au centre du volume qui fort de l'eau, lequel produit est négatif : or f exprimant cette distance, H sera plus grande de la quantité ... Le contraire arriveroit, si l'on diminuoit la capacité de la carene: ainst, à volumes égaux, & les valeurs se étant aussi supposées TOME II.

égales, le Vaisseau dont la carene aura moins de capacité, ou qui tirera moins d'eau, aura la quantité H moindre, & prendra une moindre inclinaison A.

(168.) Le Vaisseau de 70 canons à la hauteur de l'entrepont. moindre de 8 pouces que celle qui lui correspondroit, pour être en tout proportionné au Vaisseau de 60 canons; ainsi le second pont, toute la batterie & les œuvres qui sont au-dessus, sont plus basses de cette même quantité. La différence entre le volume que la coque déplace & celui qu'elle devroit déplacer, si ce Vaisseau étoit proportionné en tout sur celui de 60 canons, est de 5524 pieds cubiques (126.), lesquels équivalent à 3520 quintaux de poids, dont sa coque pesoit moins. Le poids total que le Vaisseau devoit avoir d'après la même supposition d'une similitude parfaite, est de 65306 quintaux; donc, en retranchant les 35,20 quintaux ci - dessus, il restera 61786 quintaux, pour le poils qu'il devoit réellement avoir : mais par l'expérience, on a trouvé ce poids seulement de :61499 quintaux; donc ce Vaisseau avoit moins en lest, la dissérence 287 quintaux. La portion du côté du Vaisseau de 8 pouces de hauteur qui a été retranchée, pese 280 quintaux, lesquels multiplies par 30 pieds, hauteur qu'elle auroit eue au-dessus de la face supérieure de la quille, produisent 8400 de moment; tout le second pont avec sa batterie & les œuvres supérieures, pesent 6900 quintaux, qui, multipliés par † de pieds, ou par les 8 pouces dont il est plus bas qu'il n'auroit été, produisent 4600 de moment. Enfin, les 287 quintaux de lest, dont le vaisseau est moins charge, multipliés paris pieds !. donnent un moment de 1004, 4. Soit supposé maintenant que les 3520 quintaux dont la coque pese moins, soient diminués proportionnellement sur toutes les parties qui la composent, leur centre de gravité concourra avec celui de la coque même, laquelle étant reglée sur les proportions de celle du Vaisseau de 60 canons ; son Centre (161.) doit être élevé au - dessus de la face supérjeure de la quille de  $\frac{11\frac{7}{7}\cdot49\frac{1}{7}}{43}=13$  pieds  $\frac{1}{7}$ ; &, par consequent, en multipliant par cette quantité les 3520 quintaux, il en résulte 47269 de moment: ensorte que tous les quatre munis, produisent le moment 61273 1. Le poids total du Vaisseau, comme nous l'avons déjà dit, auroit dû être de 65306, & proportion gardée, avec le Vaisseau de 60 canons, son Centre de gravité auroit dû être élevé au-dessus de la quille. de 1312-49 = 15 pieds ;; par conséquent son moment seroit de 9819334. Soustrayant de celui-ci les 612711, il restera 920660 pour le moment donne au quotient 15 pieds moins de pouce, à peu près ; c'est la hauteur du Centre de gravité du Vaisseau, au-dessus de la face supérieure de la quille : ensorte que cette hauteur ne dissére que de 3 pouces de la laquelle on est parvenu, en supposant le Vaisseau de 70 canons proportionné en tout à celui de 60 canons. Si on vouloit en outre que le Vaisseau portât des pieces de 36 à sa première batterie, sa charge se trouveroit augmentée de 550 quintaux, lesquels multipliés par 26, produisent 14300 de moment. Ce moment étant ajouté à celui ci-dessus 920660, sont 934960, qui, divisés par 61499 + 550 = 62049 donnent au quotient à peu près 15 pieds & de pouce; c'est la hauteur du Centre de graviré, au-dessus de la face supérieure de la quantité de 1 de pouce = 1 pouce de la quantité que l'artillerie de 36, éleve le Centre seulement de la quantité de pouce = 1 pouce de la quantité qui sont toutes véritablement susceptibles d'etre négligées, sans crainte d'erreur sensible.

(169.): La Frégate de 22 canons, comme nous l'avons déjà dit. (120.) a de moins que le Vaisseau de 70, le saux pont, la dunette. 16 couples, & 880 quintaux, en artillerie, munitions & usentiles: &. (127.) considérée relativement au Vailleau de 60 canons, elle porte 608 quintaux de moins de lest, & 1920 quintaux d'excédant, pour, l'épaisseur trop considérable des bois. Le faux pont auroit été élevé au-dessus de la quille de 9 pieds 2, & son poids étant de 1140 quintaux. son moment est par conséquent de 11115. La dunette auroit été élevée de 30 pieds \* au-dessus de la quille, & son poids étant de 170 quintaux ofon moment eff = 5140. Les 16 couples auroient eu leur centre élevé de s'piede donc leur moment auroit été de 3700. (1201). L'artillerie auroit eu son centre éleve de 20 pieds, son moment auroit donc été de 17600 : & enfin, les 608 quintaux de lest ayant eu leur centre élevé de 2 piede à leur moment seroit de 1368. Le Centre de gravité de toute la Frégate , proportionnée en tout sur le Vaisseau, devroit être eseve au dessus de la quille de 15.31 = 9 pieds 10 pouces 2: & en supposant que l'excès qui provient du trop d'épaisseur des bois, ait le même centre, son moment sera de 19000. La somme des premiers moments monte à 18923, en soustrayant de cette somme les 19000, il restera 19923. La Frégate supposée toujours parsaites ment semblable au Vaisseau, devroit, avoir 27708 pieds cubes de volume submergé dans le fluide, ce qui répond à un poids de 17658 quintaux, lesquels-multipliés par 9 pieds 10 pouces ?, produisent un moment de 174741; retranchant de cette quantité les 19923 que nous venons de trouver, il restera 154818; & ce nombre étant divisé par

16040 quintaux, poids réel de la Frégate, il vient au quotient, pouces ; pour la hauteur de son Centre de gravité, au-dessus de la face supérieure de la quille. On voit par-là que la situation du Centre de gravité, la Frégate supposée entiérement semblable au Vais-

seau, ne différe de sa vraie situation que de 2 pouces 2...

(170.) Le Vaisseau de 80 canons aura son Centre de gravité semblablement situé que celui de 70 : c'est-à-dire, à la hauteur de 15 pieds !! au-dessus de la quille, ou à celle de 15 pieds ; pour tenir compte de la petite quantité dont il est en effet plus bas relativement aux Vaisseaux de 60 & 70 canons: mais le volume qu'il doit avoir submergé dans le fluide est (117) de 115500 pieds; donc son poids sera de 71058 quintaux, lesquels multipliés par les 15 pieds ; produisent un moment de 1125095. Le Vaisseau à trois ponts a un pont de plus que celui de 80 canons, & le poids de ce troisieme pont est de 4200 quintaux, en comprenant le poids du bois & du ser. qui entrent dans sa composition. Ce poids multiplié par 43 pieds +. quantité dont son centre est élevé au-dessus de la quille, produit un moment de 182700. L'artillerie qui doit être sur le même pont. étant supposée composée de pieces de 12 livres de balles, pese 1200 quintaux, avec les autres armes & ustensiles, & ce poids étant multiplié par 41 pieds ; hauteur du centre de cet assemblage, produit 49800 de moment. Toute l'œuvre qui s'éleve depuis le troisieme pont, pese 2700 quintaux; en les multipliant par 7 pieds, qui est la hauteur dont elle s'éleve, le moment de cette partie sera = 18900. Deux cents hommes de plus pour l'équipage, avec leurs coffres & effets, pefent 400 quintaux : multipliant ce poids par 40 . haureur à laquelle montera leur centre, on aura 16000 de moment, Trois mois de vivres pour ces 200 hommes pesent 1125 quintaux, lesquels étant multipliés par 14 pieds produitent un moment de 15750. Deux mois d'eau pour les mêmes 200 hommes pesent 750 quintaux. lesquels multipliés par 8, produisent 6000 de moment. Enfin, 3000 quintaux de lest d'augmentation, étant multipliés par 4, produisent un moment de 12000. Ces moments étant joints ensemble. sont une somme de 301150, laquelle ajoutée à 1125095, sorme un total de 1426245; & divifant cette derniere somme par le poids du Vaisseau qui est 81733, on trouve au quotient 17 P. cp. 7; c'est la hauteur du Centre de graviré au-dessus de la sace supérieure de la quille dans le Vaisseau à trois ponts; c'est-à-dire que ce Vaisseau aura son Centre de gravité plus élevé que celui du Vaisseau de 80 canons de 1 pied 200 (171.) Pour trouver maintenant, pour ces Vaisseaux, la hauteut du Métacentre au-dessus du Centre de gravité, il est nécessaire de dé terminer premiérement la quantité qu'ils ont de submergée dans le sluide, c'est-à-dire, la hauteur de la superficie de l'eau au dessus de la quille, pour en déduire celle du Centre de volume au-dessus de la

même quille. On a trouvé, dans l'Art. 144, l'expression  $\frac{v-\frac{M^3}{M^3}}{a}$ , qui marque la prosondeur dont le Vaisseau de so canons doit être plus ou moins calé pour être dans une disposition semblable à celle d'un autre Vaisseau; m=42, exprimant la largeur de ce Vaisseau; v=68650, son volume; a=5500, l'aire ou la section faite à la superficie du fluide; M la largeur; & V le volume d'un autre Vaisseau

quelconque. Cette expression se réduit donc à  $\frac{68650 - \frac{74088V}{M^3}}{55\infty}$ . Pour le Vaisseau de 70 canons, on a V = 96500, & M = 48: notre

expression deviendra donc =  $\frac{68650 - \frac{74088.96500}{110592}}{\frac{110592}{5500}} = \frac{1}{11}$ . On voit par-là que, pour que le Vaisseau de 60 canons demeure dans une disposition semblable à celle du Vaisseau de 70, il doit seulement caler de 18— $\frac{1}{11}$ =17 pieds  $\frac{3}{11}$ . Faisant donc cette proportion 42: 48:: 17 $\frac{3}{11}$ : 20,

le quatrieme terme 20 exprimera le nombre de pieds d'eau que calera le Vaisseau de 70 canons, ou la hauteur à laquelle la superficie de l'eau s'élevera au dessus de la quille. Soustrayant de cette hauteur les 7 pieds & (146.) dont le Centre de volume est abaissé au-dessous de la superficie de l'eau, il restera 12 pieds &, pour la hauteur de ce Centre au-dessus de la quille. Mais le Centre de gravité est élevé de 15 pieds au - dessus de la quille (168.) : donc les deux Centres, de volume & de gravité, sont éloignés l'un de l'autre de 2 pieds &, qui soustraits de 13 pieds &; quantité dont le Métacentre est élevé au-dessus du Centre de volume (155.), il restera 10 pieds & pour la hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de gravité.

(172.) Pour la Frégate de 22 canons, nous avons V=25170,

&  $M=31\frac{1}{1}$ ; ainsi nous aurons  $\frac{68650 - \frac{74088.25170}{31754}}{5500} = 1\frac{4}{1}$ : par conféquent, pour que le Vaisseau de 60 canons sût dans une disposition semblable à celle de cette Frégate, il devroit caler seulement de 18—16 pieds  $\frac{1}{1}$ , & en saisant la proportion  $42:31\frac{2}{3}$ ::  $16\frac{1}{3}:12$  pieds  $\frac{1}{1}$ , on aura 12 pieds  $\frac{3}{14}$  pour la prosondeur dont calera la Frégate. En soustrayant de ce nombre les 4 pieds  $\frac{19}{24}$  dont (147.) le Centre de volume est au-dessous de la superficie de l'eau, il restera 7 pieds  $\frac{2}{11}$  pour la hauteur de ce Centre au-dessus de la quille, laquelle étant

retranchée de 9 pieds ; qui est (169.) celle du Centre de gravité; il restera 2 pieds ; pour la quantité dont ce dernier Centre est élevé au-dessus de l'autre. Ensin, retranchant cette quantité de 9 pieds ; (156.), hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de volume, il restera 7 pieds ; pour la hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de gravité. (173.) Pour le Vaisseau à trois ponts, nous avons (148.), V=

128293, & M = 51: ainsi, nous aurons  $\frac{68650 - \frac{77088 \cdot 128293}{132651} = \frac{6}{11}$  donc, pour que le Vaisseau de 60 canons soit dans une disposition semblable à celle du Navire à trois ponts, il doit caler de 18 pieds  $\frac{6}{11}$ : & par la proportion 42: 51::  $18\frac{6}{11}$ :  $22\frac{11}{11}$ , on trouve  $22\frac{11}{11}$ , qui seront la prosondeur dont calera le Vaisseau à trois ponts. Sousstravant 9 pieds de cette prosondeur, lesquels (148.) sont la quantité dont le Centre de volume est au-dessous de la superficie du fluide, il reste 13 pieds  $\frac{1}{11}$  pour la hauteur de ce Centre au-dessus de la quille, laquelle étant retranchée de 17 pieds  $\frac{6}{11}$ , qui est (170.) la hauteur du Centre de gravité, il restera 3 pieds  $\frac{1}{11}$  pour la quantité dont ce Centre est élevé dessus de celui du volume. Ensin, retranchant cette quantité de 12 pieds  $\frac{4}{11}$  hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de volume, (157.), il restera 8 pieds  $\frac{6}{11}$  pour la hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de gravité.

(174.) Cette hauteur du Métacentre au-dessus du Centre de gravité, dans le Vaisseau à trois ponts, paroîtra excessive, si on la compare à celle que nous indique M. Bouguer dans son Traité du Navire, page 284; car il limite seulement cette hauteur à 1 ou 2 pieds. Nous ne pouvons nous dispenser de faire observer qu'une dissérence aussi considérable doit nécessairement venir de quelque erreur. Pour le faire voir plus clairement, retournons à l'usage de la formule P fin Δ /pπ, qui exprime la distance du Centre de gravité au Mé. tacentre, & l'on aura, selon M. Bouguer  $\frac{1}{P \sin \lambda} \int p \pi = 2$ . Supposons maintenant que dans le Vaisseau on sasse seulement passer l'artillerie d'un côté à l'autre, sans déplacer les cossres, les caisses, les pieces à l'eau, & sans placer des hommes sur les vergues, &c. : l'artillerie, avec ses assuts, pese 2510 quintaux, & la distance moyenne dont on la transporte, est = 38 pieds : donc  $/p\pi = 2510.38 = 95380$ . On a de plus P = 81733 quintaux (170.), on aura donc  $\frac{95380}{81733}$  fin  $\Delta$ = 2, & par conséquent  $\int \ln \Delta = \frac{95380}{163460}$ , qui est le sinus de 35° 42'; inclinaison effrayante, & qui ne peut manquer de paroître très-extraordinaire à tout homme de mer : par cette inclinaison, le Vaisseau auroit sa seconde batterie toute noyée. Suivant notre solution, on aura  $\frac{95380}{81733 \text{ fin} \Delta} = 8 \frac{6}{7}$ , ce qui donne  $\text{fin} \Delta = \frac{95380}{723921}$ , ou à peu près  $\text{fin} \Delta = \frac{10}{76}$ ; inclinaison qui n'indique rien que de conforme à l'expérience, & qui est très-peu supérieure à celle qu'on a trouvée pour le Vaisseau de 60 canons, & par elle le Vaisseau ne submergera son côté que de 3 pieds  $\frac{1}{4}$ .

### CHAPITRE V.

## Des Résistances horisontales qu'éprouve le Vaisseau.

(175.) Quoique les résistances horisontales qu'éprouve le Vais-seau puissent varier d'une infinité de manieres, suivant les dissérentes dispositions qu'on peut donner aux voiles, nous pouvons cependant les réduire seulement à deux: une perpendiculaire à la quille, qui nous servira non-seulement pour calculer la vraie stabilité, & le vrai moment dans le mouvement de rotation appellé Roulis; mais encore pour déduire, dans la route oblique, les sorces essectives d'où provient la résistance; & l'autre suivant la direction même de la quille, que nous considérerons dans les mêmes vues. Comme le Vaisseau n'a pas la sigure d'un corps régulier, nous ne pouvons parvenir à connoître les résistances qu'en les calculant par parties, c'est-à-dire, qu'en cherchant celles qu'éprouvent tous les petits quadrilateres, sensiblement plans, dans lesquels on conçoit que la surface de la partie submergée dans le sluide est divisée, par des plans horisontaux & verticaux.

(176.) La force qu'éprouve un de ces petits quadrilateres dans la partie qui pousse le fluide, a été trouvée,  $(Tome\ I,\ Art.\ 666.) = mc(Da+\frac{1}{6}u fin \theta ((D+\frac{1}{6}a)^{\frac{3}{6}}-(D-\frac{1}{6}a)^{\frac{3}{6}})+\frac{1}{64}u^2a fin \theta^2)$ , & pour la partie qui est poussée par le fluide, elle est = ...  $mc(Da-\frac{1}{6}u fin \Theta((D+\frac{1}{6}a)^{\frac{3}{6}}-(D-\frac{1}{6}a)^{\frac{3}{6}})+\frac{1}{64}u^2a fin \Theta)$ ; m exprimant la densité du fluide; c la distance entre les deux paralleles à la direction du mouvement, qui passent par les extrêmités du petit quadrilatere; a la hauteur de ce même petit quadrilatere; a la distance du centre du quadrilatere jusqu'à la superficie du fluide; a & a les angles que forme la direction horisontale du mouvement avec le quadrilatere; & ensin a la vitesse. Pour avoir l'expression de

la résistance, il est nécessaire de soustraire la derniere force de la premiere, comme on l'a fait dans le même Article, & il en résultera  $imcu(sin\theta + sin\Theta)((D+4a)^2 - (D-4a)^2) + iamcu^2(sin\theta^2 - sin\Theta^2)$ , pour l'expression de la résistance qui provient de l'action du fluide sur les petits quadrilateres correspondants opposés, ou qui sont dans la même ligne horisontale parallele à la direction du mouvement;  $\theta$  exprimant l'angle que forme cette direction avec un de ces petits quadrilateres, &  $\Theta$  celui qu'elle forme avec l'autre : & comme les sinus de ces angles varient suivant les différentes inclinaisons que peut prendre le Vaisseau, il s'ensuit qu'il est indispensable de faire le calcul séparément pour chaque inclinaison particuliere; mais cependant nous pouvons nous borner au cas unique d'une inclinaison infiniment petite, parce que de ce cas on peut conclure pour presque tous les autres : & ceux qui voudront avoir une plus grande exactitude, pourront calculer un ou deux cas de plus.

= \$\frac{a^2}{804804} - &c.) (Tome I, 669.); mais comme a est petite à l'égard de D, on peut négliger tous les termes de la série, excepté le premier, & elle se réduira à 4mcuD ta sin 8 (Tome I, 670-) Dans les résissances de poupe à proue, nous ne pouvons supposer précisément sin  $\theta = \sin \Theta$ , parce que la figure de la proue n'est pas entiérement semblable à celle de la poupe; mais comme la quantité sin  $\theta^2$  — sin  $\Theta^2$  est extrêmement petite, on peut la négliger : ainsi, nous pouvons réduire l'expression de ces résistances à  $(fin \theta + fin \Theta) ((D + \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}} - (D - \frac{1}{2}a)^{\frac{1}{2}})$ : c'est - à - dire, à . . . imcuDia sin θ pour la partie de la proue, & à imcuDia sin Θ, pour celle de la poupe. Nous avons vu, Tome 1, Anicle 584., que fin  $\theta = \sin \lambda$ . fin n;  $\lambda$  exprimant l'angle que forme la direction du mouvement avec la base du petit quadrilatere, & n l'angle que sorme le même petit quadrilatere avec l'horison: donc la résistance latérale ainsi que les forces qui agissent à la poupe & à la proue, seront encore exprimées par imcuDia sin a. sin a, les deux côtés étant compris dans cette expression.

(177.) Pour trouver maintenant les valeurs des quantités que renferme

ferme cette formule, soit AB, CD, la projection de deux couples Plane. I. sur le plan horisontal du Vaisseau, & AC, BD, celle des deux lignes d'eau, ou sections horisontales qui terminent le petit quadrilatere ABCD: par le centre E de celui-ci soit imaginé une autre section horisontale FEG: soit abaissé la ligne FH perpendiculaire à CD, & HI perpendiculaire à FEG; de plus, par E soir mené la ligne KL aussi perpendiculaire à FEG, & soit élevé sur KL la perpendiculaire LM, qu'on fera = a, hauteur du petit quadrilatere, ou distance comprise entre les deux lignes d'eau: tirant ensuite la ligne MK, on lui abaissera la perpendiculaire LN. Ceci posé: puisque pour les Résistances latérales FH=c, & le sinus de BFG=  $HGI = fin \lambda$ , on aura 1:  $fin \lambda$  :: c: FI, que nous supposerons =  $f_{ij}$ ce qui donnera f=c sin \. Pour les Résistances de poupe à proue. on a  $HG = c_1$  & le firms de  $HFG = IHG = fm \lambda$ ; winfi, on aura 1?  $\lim \lambda :: c: IG = f = c \lim \lambda$ . Pour les deux Résissances, l'angle MKL étant l'inclination du petit quadrilatere avec l'horison, on aura MKL=MLN= l'angle »; & par conséquent : sin n: a=ML: MN= a sin n, que nous appellerons g. Substituant ces valeurs dans les formules, la Résistance larerale, de même que les forces qui agissent à la proue, ou à la poupe, sera + mfg Du; avec cette seule différence que, pour la Résistance latérale, on a f = FI, tandis que pour les Résistances de la poupe à la proue, on a f=16. Tirant donc un même assemblage de lignes dans chacun des pétits quadrilateres du plan horisontal du Navire, on aura les valeurs de f & de g, lesquelles étant multipliées l'une par l'autre, donneront les valeurs du produit fg, d'où l'on conclura celle de la quantité fgD\*. Prenant ensuite la fomme de toutes ces dernieres quantités, on la multipliera par 4 mu, & le produit exprimera la Résistance rotale, à l'exception de celle qui provient de la dénivellation du fluide.

(178.) C'est en suivant cette méthode qu'on a dressé, pour plus d'ordre, la premiere des deux Tables suivantes, qui est déduite du plan du Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, avec cette seule distinction, cependant, qu'on a désigné par F la quantité qui correspond à la Résistance latérale. Chacun des petits quadrilateres de la Table, correspond à celui du plan qui est désigné par les titres écrits à la tête des colonnes & au côté gauche de la Table.

(179.) Ayant fait ensuite tous les produits Fg & fg, il en résulte la seconde Table. La somme de chaque colonne verticale de celle-ci est écrite au pied, & exprime la somme des produits Fg & fg, com-TOME II.

pris entre les lignes d'eau indiquées à la tête de chaque colonne de la même Table \*.

(1804) Chacune de ces dernieres sommes doit se multiplier par sa quantité correspondante  $D^{\frac{1}{4}}$ , c'est-à-dire, par la racine quarrée de la distance du centre des petits quadrilateres à la superficie de l'eau; & comme la distance entre les lignes d'eau est de 3 pieds  $\frac{1}{4}$ , nous aurons pour les quadrilateres compris entre la première & la seconde ligne d'eau,  $D^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{3\frac{1}{4}}{2}\right)^{\frac{1}{4}} = \frac{4}{1}$ ; pour ceux compris entre la feconde & la troisseme,  $D^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{3\cdot 3\frac{1}{4}}{2}\right)^{\frac{1}{4}} = \frac{4\cdot 1}{10}$ ; pour ceux compris entre la troisseme & la quatrieme,  $D^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{5\cdot 3\frac{1}{4}}{2}\right)^{\frac{1}{4}} = \frac{7\cdot 3}{10}$ ; pour ceux compris entre la quatrieme & la cinquieme,  $D^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{7\cdot 3\frac{1}{4}}{2}\right)^{\frac{1}{4}} = \frac{7\cdot 3}{10}$ ; ensin, pour ceux compris entre la cinquieme & la quille,  $D^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{9\cdot 3\frac{1}{4}}{2}\right)^{\frac{1}{4}} = \frac{1\cdot 7}{10}$ ; ainsi ces produits seront comme il suit:

Valeur des produits	FgD <sup>4</sup>	Vale.	ur des prod	uits fg D 🕏
433 \$ 3 \$ = 400 \$ = 361 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	578 921 1071 1035 1889	6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	7	= 90 = 142 = 126 = 89 = 29
Somme	4494.	Somn	ne · · · · ·	479.

<sup>\*</sup> Tous les produits Fg, fg, qui composent la seconde Table, ne correspondent pas avec précision à leurs sacteurs F, f, g. Nous nous serions portés à faire les corrections convenables, malgré la longueur & la sécheresse d'un pareil travail, si nous avions pu distinguer, dans tous les cas, si l'erreur dépend des sacteurs, ou des produits. Pour vétiser les sacteurs, il auroit fallu tracer en grand le plan du Vaisseau de 60 canons, & faire les figures correspondantes à chacun des petits quadrilateres de sa carene (177.); car la Figure de la Planche VII est trop petite pour donner une précision suffissante, & de ropier plus en grand le plan de ce Vaisseaux mais outre que ce genre de réduction ne comporte pas une grande précision, il est à présumer que ce travail ne nous auroit pas réussi au point qui est nécessaire, pour rencontrer absolument les résultats de l'Auteur, attendu l'extrême difficulté, pour ne pas dire l'impossibilité absolue, de retrouver les dimensions primordiales sur lesquelles il doit avoir fait son calcul. Au reste, enssions-nous eu le succès le plus complet, nous n'eussions gagné autre chose que de favoriser les essais des commençants qui sont toujours charmés de s'assurer de l'exactitude de leurs opérations; car tous ces résultats numériques ne peuvent point servir en rigueur pour d'autres Vaisseaux, & les exemples que l'Auteur donne ne peuvent que guider dans les applications qu'on voudra faire de sa théorie à d'autres Vaisseaux.

Au surplus, l'erreur que nous avons apperçue est fort peu considérable; ainsi, ces résultats représentent assez bien l'état des choses pour les Vaisseaux que l'Auteur a soumis au calcul, d'après sa théorie: toutes ces raisons réunies nous autorisent donc complettement à laisser les choses dans

l'état où nous les avons trouvées,

# ... I. TABLE des Valeurs de F, f & g...

Entre :	-	7.		Entre les lignes d	'eau.	
	1e. &.	2¢.	2°. & 3°.	3°. & 4°.	40, & 50.	5e. & quille.
es Couples.	$F \mid f$	g F	1 8	F f g	E f g	FFB
rave & XXVII XVII & XXIV XIV & XXI	1.P 7 3 P 3 4. 9 5. 9 5. 11 3. 0	3 P.O. 2. 11 5 P C 3. 1 5. 8		3 P 3 2 P 3 2P 10 5. 10 2. 10 3. 0	7 P 1 2 P 3 2 P 6	4 F10 0 P 6 3 P2
XI & XVIII VIII & XV V & XII	6. 3 1. 2 7. 1 0. 6	3. 2 6. 16 3. 3 6. 16	1. 6 1. 9 0. 8 2. 11 0. 5 3. 0	6. 1 2. 2 2. 4 6. 9 1. 0 2. 6 6. 10 0. 6 2. 8	6. 2 1. 8 2. 0 6. 8 1. 2 1. 9 6. 10 0. 9 1. 9	6. 10 0. 6 2. 6 7. 0 0. 6 1. 6 7. 0 0. 6 1. 1
II & IX & VI I & III	7. 2 0. 2 7. 2 0. 1 7. 2 0. 0	3 4 7·	0, 3 3, 1 0, 2 3, 1 1, 0, 1 3, 2	6. II 0. 2 2. 9 7. 0 0. I 2. IO 7. I 0 0 2. IO 7. 2 0 0 2. II	7. 0 0. 6 2. 0 7. 1 0. 3 2. 2 7. 2 0. 1 2. 3 7. 2 0. c 2. 4	7. 1 0. 5 I. I 7. 2 0. 3 I. I 7. 2 0. I I. 0
0 & 3 3 & 6 6 & 9	7. 2 0. 0 6. 1 0. 0 7. 2 0. 0 7. 2 0. 0	3. 4 7. 3. 4 7.	0. 0 2. 9 2 0. I 3. 2 1 0. 2 3. 1	6. 2 0. 0 2. 6 7. 2 0. 0 2. 10 7. 1 0. 1 2. 10	6. 2 0. 0 2. 0 7. 2 0. 1 2. 4 7. 1 0. 3 2. 3	6. 1 2 0. 0 0. 10 7. 2 0. 1 1. 0 7. 2 0. 1 1. 1
9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 21	7. 2 0. 0 7. 1 0. 1 7. 1 0. 1 7. 0 0. 2	3. 3 7. 3. 3 6. 1 3. 3 6. 1	1 0. 4 3. 0	17. 00. 2 2. 9 6. 11 0. 3 2. 8 6. 10 0. 6 2. 7 6. 9 0. 10 2. 5 6. 8 1. 2 2. 4	7. 0 0. 6 2. 2 6. 10 0. 8 1. 9 6. 8 1. 0 1. 6 6. 10 0. 10 2. 0	7. 1 0. 2 1. 3 7. 0 0. 3 1. 5 7. 1 0. 3 1. 7
21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33	6. 11 0. 8 6. 7 I. 5. 10 3.	4 3. 2 6. 8 3. 2 6. 4 2. 7 6. 0 2. 5 6. 2 2. 10 3	6 I. 2 2 I. 2 2 0 2 0 0 2 8 2	6. 7 1. 2 2. 4 6 6. 7 1. 2 2. 7 6 6. 10 1. 2 2. 11	6. 10 0. 8 2. 6 6. 10 0. 6 2. 10 7. 1 0. 4 3. 2 2. 8 0. 1 2. 5	7 2 0 2 2 7 7 2 0 1 3 0 7 2 0 0 3 4 2 8 0 0 3 5

II. TABLE des Valeurs des Produits Fg & fg.

-		1	intre les lignes d'é	eau.		
Entre	1e. & ze.	12° & 2°	3° & 4°	4° . & 5°	50 & (	Quille.
les Couples.	Fg.   18	ni.Eg 1 San	Est saiff of	Fig. Sg.	Fg	fg
Errave & XXVIII EXVII& XXIV EXIV & XXIV EXIV & XVIII EVIII & XV EV & XII EXIV & XIII	13. 10 16. 5 18. 3 20, 4 23. 0 23. 0 23. 11 23. 11 24. 25 25 26 27 27 27 27 27 27 27 27 27 27	13. 4 15. 1 17. 5 19. 3 20. 9 21. 7 22. 6 22. 8 0. 0	19. 2 6. 4 17. 6 8. 6 14. 2 5. 1 16. 10 2. 6 18. 3 1. 3 19. 0 0. 6 19. 10 0. 3 20. 1 0. 6 20. 11 0. 0	17. 8 5. 7 12. 4 3. 4 11. 8 2. 1 12. c 1. 4 14. c 1. 0 15. 4 0. 7 16. 2 0. 2 16. 9 0. 0	15. 4 17. 1 10. 6 7. 7 7. 7 7. 4 7. 2 7. 2	I. 7 I. 3 o. 9 o. 7 o. 5 o. 3 o. 1 o. 0
0 & 3 3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 21 21 & 24 24 & 57 27 & 30 30 & 33 & 1 Etambot.	17. 6 0. 0 23. 11 0. 0 23. 11 0. 0 23. 4 0. 10 23. 0 0. 3 23. 0 0. 3 23. 0 0. 3 22. 9 0. 6 22. 2 1. 1 17. 0 3. 4 14. 1 7. 3	16. II 0. 0 22. 8 0. 0 22. 6 0. 6 2I. 0 0. 9 21. 0 0. 9 21. 0 0. 9 20. 9 1. 0 20. 6 1. 6 19. 5 2. 2 19. 0 3. 4 15. 5. 0 14. 6 6. 5	15. 5 0. 0 20. 4 0. 0 20. 1 0. 3 19. 3 0. 6 18. 5 0. 8 17. 8 1. 4 16. 4 2. 0 15. 7 2. 9 15. 4 2. 9 17. 0 3. 0 19. 11 20: 10 1. 8	12. 4 0. 0 16. 5 0. 2 15. 11 0. 7 15. 11 0. 9 15. 2 1. 1 12. 0 1. 2 16. 0 1. 6 13. 8 1. 8 17. 1 1. 8 19. 4 1. 5 21. 5 1. 1	5: 2 7: 2 7: 5 8: 3 8: 10 9: 11 11: 3 12: 10 18: 6 21: 6 23: 11	0. 0 0. 1 0. 2 0. 3 0. 4 0. 4 0. 4 0. 5 0. 3 0. 0
mmes	433. 6 07. 6	450. 5 61. 10	361. 11 42. 8	295. 8 25. 5	223. 11	7- 2

### EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. V.

La somme 4494 est la valeur de  $fFgD^{\frac{1}{2}}$ , & celle 476 est la valeur de  $ffgD^{\frac{1}{2}}$ , par conséquent la Résistance latérale sera =  $\frac{1}{2}mufFgD^{\frac{1}{2}} = 2247mu$ , & la Résistance à la proue =  $\frac{1}{2}muffgD^{\frac{1}{2}} = \frac{1}{2}muffgD^{\frac{1}{2}} = \frac{1}{2}muffD^{\frac{1}{2}} = \frac{1}{2}muffD^{\frac{1}{2}} = \frac{1}{2}muffD^{\frac{1}{2}} = \frac{1}{2}muffD^{\frac{1}{2}$ 

238 mu.

(181.) Il est nécessaire d'ajouter à ces Résissances celles qui sont produites par le bordage, la quille, l'étambor, l'étrave, le taillemer & le gouvernail, que nous n'avons pas comprises dans le calcul. Les bordages augmentent la largeur du Vaisseau de toute leur épaifseur, le côté du Navire conservant la même inclinaison à l'égard des couples: donc, dans la formule de la Résistance de proue 4 meu D'a sint, la quantité c augmente dans la même proportion que la largeur, & par conséquent le total de la Résissance 238 mu doit aussi augmenter dans la même proportion. Or, la largeur du Vaisseau que nous avons pris pour exemple est de 42 pieds; & nous pouvons mettre un pied pour l'augmentation qui provient du bordage, attendu que les bordages les plus épais sont de 8 pouces, & les plus minces de 4; ainsi l'épaisseur moyenne est de 6 pouces, ce qui donne 12 pouces pour les deux côtés: donc l'augmentation de la Résistance de la proue sera de 1, ou de 5 1. La quantité D'a augmentera aussi, parce que les bordages les plus proches de la quille, dont l'épaisseur est de 4 pouces, augmentent la profondeur du Navire de cette quantité: la premiere prosondeut étoit de 5.3 = 171=1; donc à la place de 1; que nous avions auparavant, nous aurons, à cause du bordage,  $\frac{35}{4} + \frac{1}{3}$ , &  $D^{\frac{5}{8}}a$  variera dans la raison de  $(\frac{35}{2})^{\frac{1}{6}}$  à  $(\frac{35}{2} + \frac{1}{5})^{\frac{1}{6}}$ , ou dans celle de  $(\frac{35}{2})^{\frac{1}{6}}$  à  $(\frac{35}{2})^{\frac{1}{6}} + \frac{1}{4}(\frac{35}{2})^{\frac{1}{4}} \cdot \frac{1}{3}$ : c'est-à dire, dans la raison de 35 à 36; par conséquent l'augmentation sera de i, ou de 6 4. La quille, l'étambot, & l'étrave, ne donnent pas d'augmentation dans la Résissance de la proue. Nous pouvons considérer l'extrêmité vers l'arriere du gouvernail, comme un rectangle vertical, dont la largeur soit de un pied, épaisseur moyenne du gouvernail, & dont la hauteur soit les 21 pieds dont le gouvernail est submergé dans l'eau; & prenant ensuite une quantité analogue à la proue pour le taille-mer, la Résistance produite par ces deux causes, sera (Tome I, 642.) exprimée par imba u, en supposant que b exprime la largeur, & a la prosondeur du rec-

<sup>\*</sup> Car a est considéré ici comme une différencielle de D, ainsi  $D^{\frac{1}{2}}a$  peut s'écrire sous cette forme  $D^{\frac{1}{2}}dD$ , dont l'intégrale  $=\frac{a}{3}D^{\frac{3}{2}}$  j or cette quantité varie dans la raison de  $D^{\frac{3}{4}}$ .

Prama Ji

tangle; ce qui revient à †mu (21) = 32 mu, à très-peu, près. Les trois nouvelles Résistances sont à peu près 44 mu; donc en les ajoutant à celle 238 mu, on aura la Résistance totale à la proue = 282 mu.

(182.) Les bordages, dont le corps du Navire est revêtu, n'augmentent pas sensiblement la valeur de c, dans la formule  $\frac{1}{2}mcu D^{\dagger}a$  fin  $\theta$ , pour ce qui concerne la résistance latérale; on peut même dire que l'angle 0 diminue, à cause que les bordages des parties supérieures ont plus d'épaisseur que ceux des parties inférieures; mais les deux altérations qui peuvent résulter de cette cause, sont absolument négligeables. La quantité  $D^{\frac{1}{4}}a$  augmente ici dans la même raison que ci-dessus, c'est-à-dire, de  $\frac{1}{11}$ : donc l'augmentation sera de  $\frac{2^247}{35}$  =  $64\frac{5}{5}$ . La quille, la contre-quille, & la fausse quille, peuvent se considérer comme un rectangle vertical dont les côtés horisontaux sont également distants de la superficie de l'eau; sa hauteur est de 2 pieds, sa longueur de 130, & la distance de son centre à la superficie de l'eau de 18 pieds  $\frac{1}{4} = \frac{37}{4}$  pieds : sa Résistance sera donc =  $\frac{1}{4}$  muba $D^{\frac{1}{4}}$ ( Tome I, 670.) =  $\frac{1}{2}$  mu. 130. 2  $(\frac{37}{2})^{\frac{1}{2}}$  = 560  $\frac{1}{6}$  mu. L'étambot & le gouvernail joints ensemble, peuvent être considérés comme un trapese vertical tel que ACEB: supposant donc AC = BF = a,  $AB = CF = \epsilon$ , FE = f, & AG = x, on aura  $GH = \epsilon + \frac{fx}{a}$ : fubftituant cette quantité à la place de c, x à la place de D, & dx à la place de a, dans la formule \*mucD\*a, la Résistance qu'éprouvera une différencielle du trapese sera =  $\frac{1}{4}mu\left(e + \frac{fx}{a}\right)x^{\frac{1}{4}}dx$ ; quantité dont l'intégrale est =  $\frac{1}{2}mu\left(\frac{1}{2}ex^{\frac{1}{2}}+\frac{2/x^{\frac{1}{2}}}{2}\right)$ ; laquelle, en faisant x=a, deviendra = \frac{1}{2}mua^{\frac{1}{2}}(\frac{1}{2}e+\frac{1}{2}f),& exprimera la Résistance totale. Faisons maintenant e=3, & f=5 qui sont les valeurs que peuvent avoir ces quantités dans le Vaisseau qui nous sert d'exemple, la Résistance latérale qui provient de l'étambot & du gouvernail, sera  $2mua^2$ , ou = 194 mu, en faisant a = 21. Le taille-mer & l'étrave peuvent être considérés comme un trapese, dont la largeur à la ligne de florraison est de 6 pieds, & de 4 pieds dans l'endroit le plus bas; ce qui donne e=6, & f=-2, quantité négative : & la profondeur étant de 19 pieds, en substituant ces quantités dans la formule, la Résistance du saille-mer & de l'étrave sera = . . .

F14. 3%

PLANE. I.

 $\frac{1}{4}mu\left(\frac{2.6}{3}-\frac{2.2}{5}\right)(19)^{\frac{1}{6}}=132\frac{1}{6}mu$ . Les quatre nouvelles Résistances font ensemble 951 imu, ou simplement 951 mu; donc en les ajoutant à 1247 mu, la somme des Résissances latérales sera = 3198 mu. (183.) Ces Résistances sont celles qu'éprouve le Vaisseau, la vitesse u étant très-petite, mais ce n'est pas la même chose toutes les fois qu'elle devient un peu considérable; car, dans ce cas, il faut aussi considérer la Résistance qui résulte de la dénivellation du fluide, comme nous l'avons dit ( Tome I, Liv. II, Chap. V, Art. 638, & suiv.). Cette Résistance sur un des petits quadrilateres est ( Tome I, 672.) =  $\frac{mu^4c \sin \theta^4}{6(64)^3}$  = (Tome I, 584.)  $\frac{mu^4c \sin \lambda^4 \cdot \sin \lambda^4}{6(64)^3}$ pour la somme des petits quadrilateres =  $\frac{mu^4}{6(64)^2} \int c \int \sin \lambda^4$ . Jone, pour avoir cette Résistance, nous n'avons qu'à calculer la somme de toutes les quantités c sin x4. sin x4. Pour y parvenir, il est nécessaire d'observer que les petits quadrilateres auxquels parvient la dénivellation à la proue, sont au-dessus de la superficie de l'eau, & à la hauteur de un, deux, ou même de trois pieds, lorsqu'elle est la plus considérable; & qu'à la poupe ils sont au-dessous de la même supersicie, à l'endroit où se forme la cavité, ou le creux de la dénivellation. Ceci posé, soit tracé dans le plan horisontal du Navire, une ligne d'eau qui s'éleve à la proue d'un pied au-dessus de la surface de l'eau, & qui s'abaisse à la poupe de la même quantité, au-dessous de la même surface; & supposons que cette ligne passe par le centre des petits quadrilateres choqués; ce qui ne conduit à aucune erreur, quoique dans la réalité cette supposition ne soit pas rigoureusement exacte, parce que nous n'en ferons usage que pour calculer les valeurs de à & n, lesquelles ne varient pas sensiblement par la supposition d'un pied de plus, ou de moins, dans la hauteur de cette ligne d'eau. Que DB soit cette ligne, AB, HD deux couples, & AC la premiere ligne d'eau; soit mené BH parallele à la quille, & soit abaissé les perpendiculaires HF, FG, GI, IK, FL, LM, & MN: cela fait, pour ce qui concerne la Résistance de la proue HD = c, & l'angle  $HBD = FHD = \lambda$ ; ainsi, l'on aura  $FD = c \sin \lambda$ ; par la même raison  $GD = c \sin \lambda^2$ ,  $ID = c \sin \lambda^3$ , &  $KD = c \sin \lambda^4$ , que nous appellerons f. Pareillement, pour ce qui concerne la Résissance latérale, puisque BH=c, & l'angle  $BDH = BHF = \lambda$ , on aura  $FB = c \sin \lambda$ ,  $BL = c \sin \lambda^2$ ,  $BM = c \int m \lambda^3$ ,  $BN = c \int m \lambda^4$ , que nous appellerons F. Du point E qui divise la ligne BD en deux parties égales, soit élevé la perpendiculaire ET; soit sait EO = i pied, soit mené OT, & soit

F1c. 34.

abaissé les perpendiculaires EP, PQ, QR & RS: par cette construction, on voit que l'angle OTE étant = OEP = n, on aura OP = fin n,  $QO = fin n^2$ ,  $QR = fin n^3$ , &  $QR = fin n^4$ , que nous appellerons g: substituant ces valeurs de c  $fin \lambda^4$ , & de  $fin n^4$  dans la formule  $\frac{mu^4c}{6(64)^2}$ , elle deviendra  $\frac{mu^4fg}{6(64)^2}$ , pour ce qui concerne la

Résistance de proue, &  $\frac{mu^4Fg}{6(64)^2}$  pour la Résistance latérale. Traçant donc un semblable système de lignes dans chacun des petits quadrilateres qui éprouvent l'effet de la dénivellation, on trouvera toutes les valeurs de F, f & g, ainsi que les produits fg & Fg, dont la somme sera  $\int fg = \int c \int \ln \lambda^4$ .  $\int \ln n^4$ , &  $\int Fg = \int c \int \ln \lambda^4$ .  $\int \ln n^4$ ; & ces sommes étant multipliées par  $\frac{mu^4}{6(64)^4}$ , donneront les Résistances qui proviennent de la dénivellation.

(184.) La Table suivante exprime les valeurs des quantités cidessus, pour le Vaisseau de 60 canons, qui a 42 pieds de lar-

geur, lequel nous a toujours servi d'exemple.

Entre	Valeurs de	Produits.		
les Couples.	$\begin{array}{c c} F & f & g \\ \hline P \cdot p & P \cdot p & P \cdot p \end{array}$	Fg fg		
Etrave & XXVII  XXVII & XXIV  XXIV & XXI  XXI & XVIII  XVIII & XV  21 & 24  24 & 27  27 & 30  30 & 33  33 & Etambot.	0. 2 4. 3 0.10 1. 8 1. 0 0. 8 4. 8 0. 8 0. 9	\$\frac{9}{36}\$ \$\frac{40}{20}\$ \$\frac{10}{3}\$ \$\frac{40}{2}\$ \$\frac{1}{3}\$ \$\frac{1}{3		

Ces sommes n'appartiennent qu'à un seul côté du Vaisseau; ainsi il faut les doubler, & l'on aura 62 \(\frac{1}{2}\) & 16 \(\frac{1}{2}\), pour les sommes

<sup>\*</sup> Voyez la Note de l'Article 179.

correspondantes aux petits quadrilateres de l'un & de l'autre côté du Navire, exprimés dans la Table. Tous ceux qui sont compris depuis le couple XV de la proue jusqu'au couple 21 de la poupe, donnent tous les produits fg = 0, & ceux Fg = 7 %, à l'exception de celui qui est voisin du maître couple, qui donne 6 ; la somme de ceux-ci est = 170, laquelle ajoutée avec les 62 que la Table a fournis, donnera la somme complette de tous les produits Fg= -232  $\frac{3}{7}$ : la Résissance latérale sera donc =  $\frac{mu^4}{6.(64)^2}$ .  $232\frac{3}{7} = 38\frac{7}{7} \cdot \frac{(mu^4)}{(64)^2}$ : & celle de proue à poupe =  $\frac{mu^4}{6.(64)^2}$ .  $16\frac{1}{3} = 2\frac{13}{14} \cdot \frac{mu^4}{(64)^2}$ . Il est encore nécessaire d'ajouter à ces Résistances celles qui proviennent du gouvernail, de l'étambot, de l'étrave & du taille-mer; ces différents objets donnent ensemble, pour l'action latérale, Fg = 11;, & pour l'action directe fg = 1; d'où nous tirerons  $\frac{mu^4}{6\cdot (64)^2}$ . 245 =  $40\frac{5}{6} \cdot \frac{mu^6}{(64)^2}$ , ou =  $\frac{4^{1}mu^4}{(64)^2}$ , pour l'expression complette des Résistances latérales qui proviennent de la dénivellation, &  $=\frac{mu^4}{6\cdot(64)^2}$ .  $18=\frac{3mu^4}{(64)^2}$ , pour celle des Résistances directes.

(185.) Ces Résistances étant jointes avec les autres que nous avons trouvées précédemment, on aura la somme des Résistances latérales qu'éprouve le Vaisseau =  $\frac{4^{1} mu^4}{(64)^3} + 3198 mu$ , & la somme des Résistances directes =  $\frac{3^{mu^4}}{(64)^3} + 282 mu$ .

on peut les trouver les Résistances pour une disposition du Vaisseau, on peut les trouver pour toute autre, dans laquelle il seroit plus ou moins submergé dans le fluide. Dans la formule  $4mcuD^{\frac{1}{2}}$  a  $\sin\lambda$ ,  $\sin n$  de la Résistance qu'éprouvent les petits quadrilateres, il n'y a, dans ce cas, que le produit  $D^{\frac{1}{2}}$  a, qui augmente, ou diminue, les quantités  $c\sin\lambda$ , &  $\sin n$ , conservant la même valeur: mais a suivant la même raison que D, on aura l'augmentation, ou la diminution, dans la raison de  $D^{\frac{1}{2}}$  (Voyet la Note de l'Art. 181.); & comme cette loi est générale pour tous les quadrilateres, il s'ensuir que la somme des Résistances sera également comme  $D^{\frac{1}{2}}$ . On doit entendre la même chose pour la Résistance qui provient de l'étambot, du taille-mer & du gouvernail; mais, comme la hauteur de la quille, qui est représentée par a, n'augmente pas, l'augmentation, ou la diminution, de sa Résistance, sera simplement comme  $D^{\frac{1}{2}}$ . Dans la formule  $\frac{mu+c \sin\lambda + \sin\lambda}{6\cdot (64)^2}$ ,

qui

qui exprime les résistances provenantes de la dénivellation, toutes les quantités demeurent sensiblement constantes, & par conséquent ne reçoivent aucune altération sensible de ce que la prosondeur, à laquelle le Vaisseau est submergé, augmenteroit, ou dimirroit, d'une petite quantité : il s'ensuit donc qu'il n'y a que les valeurs 3198mu & 282mu qui éprouvent une variation; c'est-à-dire, que les quantités 2638mu, &  $273\frac{1}{2}mu$ , augmentent, ou diminuent, dans la raison de  $D^{\frac{1}{2}}$ , & les quantités 560mu, &  $8\frac{1}{2}mu$ , qui correspondent

à la Résistance de la quille, varient seulement dans la raison de  $D^{\frac{1}{4}}$ . (187.) Nous trouvons, pour le Vaisseau qui nous sert d'exemple, (181.),  $D = \frac{35}{2} + \frac{1}{3} = \frac{107}{6}$ ; supposant que n soit la quantité dont il doit être plus ou moins submergé dans le fluide, les augmentations, ou diminutions, des résistances seront dans la raison de  $\left(\frac{107}{6}\right)^{\frac{1}{2}}$  à  $\left(\frac{107}{6} \pm n\right)^{\frac{1}{2}}$ ; & dans celle de  $\left(\frac{107}{6}\right)^{\frac{1}{4}}$  à  $\left(\frac{107}{6} \pm n\right)^{\frac{1}{4}}$  ou, ce qui est la même chose, les augmentations, ou diminutions effectives seront donc, comme dans l'Art. 141, que le Vaisseau soit enfoncé de 6 pou ces de plus, ou que n soit  $= \frac{1}{4}$ , la premiere augmentation fera = 110 mu: la feconde  $= 11\frac{1}{4}$ mu: la troisseme  $= 7\frac{2}{9}$ mu: & la quatrieme  $= \frac{17}{144}$ mu; c'est à dire que l'augmentation de la Résistance latérale sera de  $117\frac{7}{9}$ mu, & celle de la proue de  $11\frac{12}{144}$ mu: donc la Résistance latérale, le Vaisseau étant calé de 6 pouces de plus, ou étant dans la disposition où il naviguoit, sera de  $\frac{41}{(64)^3} + 3316$ mu; & celle de la proue de  $\frac{3mu^4}{(64)^3} + 294$ mu.

(188.) Ayant une sois trouvé les Résistances qu'éprouve un Vaisseau, on peut trouver, avec facilité, celles qu'éprouve un autre Vaisseau dont les sonds sont semblables à ceux du premier. Dans la formule

<sup>\*</sup> Car en nommant R les quantités qui répondent à l'état primitif du Vaisseau, & A l'augmentation, ou la diminution; qui résulte de ce qu'il est plus ou moins calé de la quantité n, alors R + A sera l'expression des mêmes quantités pour le nouvel état du Vaisseau; & l'on aura, pour celles qui suivent la raison de  $D^{\frac{3}{6}}(\frac{107}{6})^{\frac{3}{6}}:(\frac{107}{6}+n)^{\frac{3}{6}}:R\cdot R+A$ ; ou,  $(\frac{107}{6})^{\frac{3}{6}}:(\frac{167}{6})^{\frac{3}{6}}+\frac{3}{6}$   $\frac{1}{6}$   $\frac{1}{6}$ 

Les fecondes quantités, qui répondent à la quille, augmentant ou diminuant comme  $D^{\frac{1}{2}}$ , on aura  $\left(\frac{1-0.7}{6}\right)^{\frac{1}{2}}:\left(\frac{1-0.7}{6}\pm n\right)^{\frac{1}{2}}::R:R\pm A$ , d'où l'on tirera, en opérant d'une maniere analogue,  $1:\frac{1}{2}\frac{1}{36}n::R:+A=\pm \frac{1}{32}nR:$  donc  $A=\frac{1}{36}nR_1$ .

EXAMEN MARITIME, Liv. H, Chap. V. mcuD'a sin \lambda. sin n des Résistances horisontales qu'éprouvent les pe tits quadrilateres, les angles à & ne varient point, puisqu'on suppose que les sonds des Vaisseaux sont semblables; il n'y a donc que les quantités c, a, & D qui varient, & ces quantités sont comme les dimensions linéaires des carenes, ou comme les largeurs. Les produits ca D2, seront donc comme les cinquiemes puissances des racines quarrées des largeurs \*: & si nous nommons m la largeur du Vaisseau dont la Résistance est connue, M celle du Navire pour lequel on veut la trouver, & r la Résistance trouvée pour le premier, on aura  $\frac{M^{\frac{2}{3}}}{2}$  r pour la Résistance qu'éprouve le second: c'està-dire, pour celle qui ne dépend point de la dénivellation. Quant à la Résistance produite par la dénivellation, c'est de la formule mute fin x fin 4 qu'il faut se servir, & dans cette expression il n'y a que la valeur de c qui varie, & cette valeur est comme la largeur: donc cette Résistance sera =  $\frac{M}{m}r$ : en supposant maintenant que r exprime la Résistance que la dénivellation fait éprouver au premier Vaisseau. (189.) Le calcul se borneroit à ces deux seules opérations, si les deux Vaisseaux devoient naviguer, étant calés proportionnellement, c'est-à-dire, s'ils étoient enfoncés dans le fluide à des prosondeurs proportionnelles; mais ces profondeurs peuvent s'éloigner de quelques pouces de cette proportion, par les raisons que nous avons déjà exposées dans l'Art. 144. On peut calculer le résultat de cette variation, comme nous l'avons fait ci-devant, quand nous avons supposé que le Vaisseau de 60 canons devoit naviguer étant calé de 6 pouces de plus; mais comme on a déjà calculé les augmentations, ou diminutions,  $\frac{1}{13}$  nmu (2638.),  $\frac{1}{13}$  nmu (273\frac{1}{2}),  $\frac{1}{16}$  nmu (560), & 1 nmu (8 1), qui ont lieu dans les Résistances qu'éprouve ce Vaisseau, pour être plus ou moins calé de la quantité n, il sera mieux de trouver d'abord la Résistance qu'éprouvera ce même Navire; en le supposant calé en proportion de ce que doit l'être l'autre; & appellant ensuite r cette nouvelle Résistance, celles du second Navire seront =  $\frac{M^{\frac{1}{2}}r}{\frac{1}{m}}$ , &  $\frac{Mr}{m}$ . Les deux quantités  $\frac{1}{12}$  nmu (2638.), & mu (560.), qui appartiennent à la Résissance latérale, peuvent être réunies en une seule, pour simplisser le calcul, & cette somme fera = inmu (4237.): il en est de même des deux autres inmu(2731)

<sup>\*</sup> Car les quantités c, a & D étant comme la largeur qu'on suppose = m, le produit  $a D^{\frac{1}{4}}$  sera comme  $m^{\frac{1}{4}} = m^{\frac{1}{4} \cdot \frac{5}{4}}$ .

& ; nmu (8½), qui appartiennent à la Résistance de proue, & dont la somme est = ; nmu (829.): la Résistance qui provient de la dénivellation ne reçoit aucune altération, comme nous l'avons déjà dit.

(190.) Nous avons trouvé, dans l'Art. 145, que m étant la largeur, v le volume submergé, & a l'aire, ou la section horisontale faite à la superficie du fluide, dans le premier Navire, c'est-à-dire, son plan de flottaison; & M étant la largeur, & V le volume du second; nous avons

trouvé, dis-je, que la formule  $\frac{-\frac{m^3}{M^3}}{a}$  exprimoit la quantité dont le premier Navire doit être, plus ou moins, calé, pour qu'il foit dans une disposition semblable à celle du second; quantité que nous avons tout-à-l'heure exprimée par n. Substituant donc cette expression à la place de n, dans celles des augmentations, ou des diminutions, des

résissances, elles deviendront  $\frac{1}{18}$  mu (4237)  $\left(\frac{v-\frac{m^3}{M^3}}{4}\right)$ , & . . .

 $\frac{1}{36}$  mu (829)  $\left(\frac{v-\frac{m^3}{M^3}}{4}\right)$ : par conféquent la Résistance latérale pour le Vaisseau de 60 canons, supposé dans une disposition semblable à celle de l'autre, je veux dire celle qui ne provient pas de la dénivel-

lation, fera = 3316 mu -  $\frac{1}{14}$  mu (4237)  $\left(\frac{v - \frac{m^3}{M^3}V}{a}\right)$ , & celle de

proue =  $294 mu - \frac{1}{16} mu$  (829)  $\left(\frac{v - \frac{m^3}{M^5} V}{a}\right)$ . Ainsi la Résistance latérale totale qu'il éprouvera dans cette disposition, sera = . . .

 $\frac{41mu^4}{(64)^2} + 3316mu - \frac{1}{13}mu(4237) \left(\frac{v - \frac{m3}{Mis}V}{a}\right)$ , & celle de proue =

 $\frac{3mu}{(64)^2} + 294 mu - \frac{1}{16} mu (829) \left(\frac{v - \frac{m^3}{M^3} V}{a}\right)$ : d'où il résulte que les Résistances qu'éprouvera le second Vaisseau, seront = . . . . . .

 $\frac{41 \, mu^4 M}{(64)^2 m} + \frac{3316 \, mu \, M^{\frac{1}{2}}}{\frac{6}{m_3}} - \frac{mu \, M^{\frac{1}{2}}}{18 \, m_3^{\frac{1}{2}}} \, (4237) \left( \frac{v - \frac{m^3}{M^3} \, V}{a} \right), \, \& = \frac{3 mu^4 M}{(64)^2 m} + \frac{3316 \, mu \, M^{\frac{1}{2}}}{(64)^2 m} + \frac{3316 \, mu \, M^{\frac{1}{2}}}{(64)^$ 

 $\frac{294 \, mu \, M^{\frac{1}{2}}}{m_{\frac{1}{2}}^{\frac{1}{2}}} = \frac{mu \, M^{\frac{1}{2}}}{36 \, m^{\frac{1}{2}}} (829.) \left(\frac{v - \frac{m^{\frac{3}{2}}}{M^{\frac{3}{2}}}v}{a}\right)$ : ou parce que, dans le Vaisseau de 60 canons, on a m = 42, v = 68650, & a = 5500, la Ré-

fistance laterale fera =  $\frac{41mu+M}{(64)^342} + \frac{3316muM^{\frac{1}{2}}}{(42)^{\frac{1}{2}}} = \frac{muM^{\frac{1}{2}}}{18(42)^{\frac{1}{2}}}(4237) \left(\frac{68650 - \frac{(42)^5}{M^5}V}{5500}\right)$ 

& celle de proue =  $\frac{3mu+M}{(64)^{\frac{1}{2}}4^{2}} + \frac{294 mu M^{\frac{1}{2}}}{(42)^{\frac{1}{2}}} - \frac{mu M^{\frac{1}{2}}}{36(42)^{\frac{1}{2}}} (829) \left(\frac{68650 - \frac{(42)^{3}}{M^{3}}}{5500}\right)$ 

(191.) Dans le Vaisseau de 70 canons, nous aurons M=48, & V=96500: donc en substituant ces valeurs dans les expressions que nous venons de déterminer, les Résistances latérales qu'éprouvera ce Vaisseau seront  $=\frac{47mu^4}{(64)^2}+4631mu-240mu=\frac{47mu^4}{(64)^2}+4391mu$ ;

& celles de proue =  $\frac{24mu^4}{7(64)^2} + 410mu - 23mu = \frac{24mu^4}{7(64)^2} + 387 mu$ .

(192.) Pour la Frégate de 22 canons, on a M=32, & V=25170, par conséquent la Résistance latérale sera =  $\frac{31\frac{5}{51}mu^4}{(64)^2} + 1680 mu - 254 mu = <math>\frac{31\frac{5}{51}mu^4}{(64)^2} + 1426 mu$ ; & celle de proue =  $\frac{2\frac{5}{7}mu^4}{(64)^2} + 149mu - 25 mu = <math>\frac{2\frac{5}{7}mu^4}{(64)^3} + 124 mu$ .

(193.) Pour le Vaisseau à trois ponts, on a M=51, & V=128293!

(193.) Pour le Vaisseau à trois ponts, on a M = 51, & V = 128293!

partant, la Résistance latérale, fera =  $\frac{49\frac{11}{14}mu^4}{(64)^2} + 5388mu + 209mu = \frac{49\frac{11}{14}mu^4}{(64)^4} + 5597mu$ ; & celles de proue =  $\frac{3\frac{9}{14}mu^4}{(64)^4} + 478mu + 20\frac{1}{2}mu = \frac{3\frac{9}{14}mu^4}{(64)^3} + 498\frac{1}{7}mu$ .

(194) On peut encore faciliter beaucoup ces déterminations, en faisant attention que la Résistance qui naît de la dénivellation est négligeable, lorsque la vîtesse u est petite, particuliérement dans les grands Navires, où elle n'arrive à avoir une valeur digne d'attention, que dans des vîtesses tellement grandes qu'on ne les observe jamais dans la pratique. Car les Navires étant supposés calés dans le fluide proportionnellement à leurs dimensions linéaires, la formule qui exprime la Résistance de proue, est =  $\frac{3mu+M}{(64)^242}$  +  $\frac{294m^{4}M_{3}^{\frac{1}{2}}}{(42)_{3}^{\frac{1}{2}}} = \frac{3muM}{4^{2}} \left( \frac{u_{3}}{(16)_{3}} + \frac{98M_{4}^{\frac{1}{2}}}{(42)_{3}^{\frac{1}{2}}} \right); \text{ attendu que la dernière partie}$ de la formule s'évanouit; & dans cette expression la quantité (16)3 qui vient de la dénivellation, est négligeable à l'égard de 98 M2, principalement lorsque M est grande, & u petite. Dans le Vaisfeau de 60 canons, M est = 42: & si l'on suppose u = 16, la premiere de ces quantités sera = 1, & la seconde = 98: or, la vitesse 16 étant des plus grandes que puisse prendre ce Vaisseau, on voit que même dans le cas où la vîtesse est aussi grande qu'on puisse raisonnablement la supposer, la quantité qui provient de la dénivellation est susceptible d'être négligée. Dans la Frégate de 22 canons, M est = 32, ce qui donne à peu près  $\frac{98M^2}{(42)^{\frac{1}{2}}}$  = 66; d'où l'on voit que u étant = 16, la quantité  $\frac{u!}{16!}$  est encore négligeable. Dans un Paquebot de 21 pieds de largeur, on a  $\frac{98M^2}{(42)^{\frac{1}{2}}}$  = 28, à

peu près; de sorte qu'on peut encore, comme on le verra, négliger entiérement la dénivellation dans les calculs dont l'objet est de déterminer la vitesse u; mais il n'en est pas de même pour un Canot, ou une petite Barque; car si nous supposons une petite embarcation de cette espece, ayant 7 pieds de largeur, ou  $\frac{M}{42} = \frac{1}{4}$ ,

on aura  $\frac{98 M^{\frac{1}{2}}}{(42)^{\frac{1}{2}}} = 6 \frac{1}{2}$ ; quantité qui, comme on le voit, n'est

déjà pas excessive à l'égard de l'unité,

(195.) Si la dénivellation est susceptible d'être négligée dans les Résistances de proue, à bien plus sorte raison peut-elle l'être dans les Résistances latérales, où la vîtesse u est beaucoup plus petite: par conséquent, elles doivent se réduire aux seuls termes qui sont affectés de la simple vîtesse u; à moins qu'il ne soit question de Barques très-petites, & de vîtesses très-considérables.

#### CHAPITRE VI.

Des Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement horisontal, à l'égard d'un axe aussi horisontal, & qui constituent ce que les Marins appellent la Qualité de porter la Voile \*,

(196.) Les Moments qu'éprouve le Vaisseau, de même que les résistances horisontales, penvent avoir différentes directions, suivant la disposition qu'on donnera aux voiles, & suivant l'axe sur lequel on suppose que se fait la rotation; mais nous pouvons, comme nous l'avons sait des résistances, les réduire à deux especes; la

<sup>\*</sup> En Espagnol, Aguante de Vels (Tome I, page 33. Note.). Cela répond à la Stabilité, en étendant ce mot au cas où le Vaisseau est en mouvement; ce que la plus grande partie des Auteurs ont négligé de considérer. Nous nous servirons souvent de cette dernière expression,

PLANC. I.

premiere, survant un axe horisontal tiré de la proue à la poupe, & passant par le centre de gravité; ce sont les moments qui constituent ce que les Marins nomment, avec raison, la Qualité de porter la Voile; & la seconde espece, suivant un autre axe aussi horisontal & perpendiculaire au premier. Les premiers moments viennent de la résissance latérale, & les seconds de la résissance suivant la proue : les uns & les autres proviennent de la sommé des moments qu'éprouvent les différents quadrilateres, dans lesquels nous avons divisé la surface du corps du Navire, attendu qu'il est si irrégulier, que nous ne pouvons faire usage d'aucune autre mé-

thode pour le soumettre au calcul.

(197.) Les maments qu'éprouve un corps quelconque, qui sé meut d'un mouvement horisontal, ont été trouvés (Tome I, 846.)  $(PH + \frac{1}{2}m\int e^3c) \sin \Delta + \frac{1}{2}mu\int cx^{\frac{1}{2}}ydy \sin \theta + \frac{1}{2}mu\int c(k-x)x^{\frac{1}{2}}dx \sin \theta$ on en substituant à la place de sin & sa valeur sin A sin n ( Tome I, 584.), ils deviendrone (PH+  $\frac{1}{4}m\int e^3c$ ) fin  $\Delta + \frac{1}{4}mu\int cx^{\frac{1}{4}}ydy$  fin  $\lambda$ , fin n+ $\pm mufcx^{\frac{1}{2}}dx(k-x)$  find. fin n,  $\Delta$  exprimant l'angle de l'inclination du Vaisseau. La valeur de  $(H + \frac{m}{12P} \int e^3 c) \sin \Delta$ , a déjà été trouvée (150.) pour l'expression de la distance du centre de gravité, au nouveau centre de volume; ainsi cette distance étant divisée par  $fin \Delta$ , on aura  $(H + \frac{m}{12P} \int e^3c) = (H + \frac{1}{12V} \int e^3c)$ , distance du centre de gravité au métacentre: appellant K cette distance, on aura  $(HP + \frac{1}{12}m \int e^3c)$  fin  $\Delta = KP$  fin  $\Delta = mKv$  fin  $\Delta$ , v étant le volume qu'occupe le Vaisseau dans le fluide.

F10, 32,

Pour réduire la seconde quantité imuscx ydy sin x sin n, on obfervera que CD = dy, & l'angle  $BFG = FGH = \lambda$ ; ainsi l'on aura I:  $fin \lambda :: dy : KL \Longrightarrow dy fin \lambda$ ; & pareillement I:  $fin \pi$ , (finus de NKL) ::  $KL = dy fin \lambda$ :  $NL = dy fin \lambda$ . fin n; quantité que nous appellerons h. Cette dénomination étant substituée dans l'expression ci-dessus, elle se changera en imuschx'y.

La troisieme quantité est  $(177) = \frac{1}{2} mu \int fgx^{\frac{1}{2}} (k-x)^{\frac{1}{2}}$ , ayant f = FI pour les Résistances latérales, & = IG pour celles de proue, & g étant = NM. Les moments se réduiront donc à mKv sin  $\Delta$  +  $\pm mu \int chx^{\frac{1}{4}}y + \frac{1}{2} mu \int fgx^{\frac{1}{4}} (k-x)$ ; mais la dernière quantité de cette

<sup>\*</sup> Car  $f = c f n \lambda$ , g = a f i n = dx f n n, puisque a = dx: ainli  $f g = c dx f i n \lambda$ .  $f i n = c f n \lambda$ 

expression peut encore avoir la forme suivante mukffgx \*mus fgx\*, ce qui facilite le calcul : can (180.) la quantité \*mus fgx\* étant l'expression de toute la Résistance horisontale qu'éprouve le Vaisseau, expression que nous avons déjà trouvée précédemment la quantité & muk Ifgx fera le produit de la même Résistance, par la distance k du centre de gravité à la superficie du fluide. Si nous supposons donc,  $+mu \int fgx^{+} = mur$ , les Moments seront =  $mKv fin \Delta + \frac{1}{2} mu \int ch x^{\frac{1}{2}} y + mukr = \frac{1}{2} mu \int f g x^{\frac{1}{2}}; \frac{1}{2} mu ch x^{\frac{1}{2}} y$ primant le moment vertical qu'éprouve chaque paire des petits quadrilateres correspondants, par rapport au plan vertical qui coincide avec la quille; & 1 mu fgx exprimant le Moment horisontal qu'ils éprouvent relativement à leur distance à la superficie du fluide. Toute l'opération se réduit donc à trouver les moments \*musehx y \* mu [fgx\*, puisque les quantités mKvsin \ + mukr sont déjà connues. La quantité fgx est le produit fgx que nous avons déjà trouvé (180.) par x, distance du centre des Résistances des petits quadrilateres à la superficie du fluide, lequel centre est aux ; de leur hauteur \*. Dans le Vaisseau de 60 canons, la distance entre les lignes d'eau étant = 3 pieds ; les ; de cette distance seront = :: donc on aura pour les quadrilateres compris entre la premiere & la seconde,  $x = \frac{11}{10}$ : pour ceux entre la seconde & la troisseme,  $x = \frac{16}{10}$ : pour ceux entre la troisieme & la quatrieme;  $x = \frac{91}{10}$ ; pour ceux entre la quatrieme & la cinquieme,  $x = \frac{1 \cdot 6}{10}$ : enfin, pour ceux entre la cinquieme & la quille,  $x = \frac{161}{10}$ : par conséquent, on aura (180.).

\* Cela se déduit de l'Article 850, Tome I, en négligeant le terme relatif à la dénivellation; mais en voici la démonstration directe appliquée à une surface plane quelconque.

La force qu'éprouve une dissérencielle horisontale d'une surface plane quelconque, abstraction saite de la dénivellation, est (Tome I, 594) = \frac{mbdx \in x}{\sin x} \frac{1}{2} \cdot \frac{1}{2} \sqrt{\sin 0} \sqrt{\sin 0}^2, (c'est l'expression même de l'Article cité en mettant dx pour da, afin de conserver l'analogie avec le cas actuel); ainsi la Résistance qu'éprouve cette dissérencielle = \frac{mub \sin x \sin 0}{2 \sin x} \left( x^{\frac{1}{2}} \dx \right), (Tome I, 652, 654, 655), 658 & 670); & le Moment de cette Résistance par rapport à la superficie du sluide = . . : \frac{mub \sin x \sin 0}{2 \sin x} \left( x^{\frac{1}{2}} \dx \right). Prenant l'intégrale, tant de l'expression de la Résistance que de celle de son moment, ces intégrales seront \frac{mub \sin x \sin 0}{3 \sin x} \frac{1}{2}, & \frac{mub \sin x \sin 0}{5 \sin n} \frac{1}{x}. Divisant la somme des Moments par celle des Résistances, on aura \frac{1}{2} x pour la distance du centre des Résistances de cette surface à la superficie du fluide (Tome I, 120 & 850).

Pour les Moments latéraux.	Pour les Moments de Proue.					
$Fgx^{\frac{3}{2}}x = 578 \cdot \frac{21}{10} = 1213,8$	$fgx^{\frac{1}{2}}.x = 90 \cdot \frac{21}{10} = 189,0$					
$921 \cdot \frac{56}{10} = 5157,6$	$142 \cdot \frac{56}{10} = 775,2$					
$1071 \text{ m} \frac{91}{10} = 9746, 1$	126 . $\frac{91}{10} = 1146,6$					
$1035 \cdot \frac{126}{10} = 13041,0$	$89 \cdot \frac{126}{10} = 1121,4$					
$889 \cdot \frac{161}{10} = 14312,9$	$29 \cdot \frac{161}{10} = 466,9$					
$\int Fgx^{\frac{1}{2}} = \dots \qquad 43471,4$	$\iint gx^{\frac{1}{2}} = \dots \qquad 3719,1$					

Donc  $\frac{1}{2}$  mu  $\int Fgx^{\frac{1}{2}} = 21736$  mu,  $\frac{1}{2}$  mu  $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 186$  omu.

(198.) Il est nécessaire d'ajouter à ces valeurs l'augmentation qui provient de l'épaisseur des bordages, comme nous l'avons dit, Art. 181. Dans  $\int fgx^{\frac{1}{3}}$  il y a deux quantités; l'une provenant de c, ou de f, qui est, par l'Art. cité,  $=\frac{1}{4}$  de 1860 = 44; & l'autre provenant de  $x^{\frac{1}{3}}dx$ , ou de  $x^{\frac{1}{3}}$ , qui augmente dans la raison de  $\left(\frac{35}{2}\right)^{\frac{1}{3}}$  à  $\left(\frac{35}{2}+\frac{1}{3}\right)^{\frac{1}{3}}$ , ou de 35 à  $35+\frac{1}{3}$ ; ce qui donne l'augmentation de  $\frac{1}{4}$  de 1860 = 89. Les deux quantités réunies donnent 133. Donc, avec l'augmentation qui résulte de l'épaisseur des bordages, on aura  $\frac{1}{4}mu\int fgx^{\frac{1}{3}} = 1993ma$ . La quantité  $\int Fgx^{\frac{1}{3}}$  augmente seulement dans la raison de  $x^{\frac{1}{3}}$ : donc l'augmentation est de  $\frac{1}{4}$  de 21736 = 1035: par conséquent avec l'augmentation qui résulte de l'épaisseur des bordages, on a  $\frac{1}{4}mu\int Fgx^{\frac{1}{3}} = 22771 mu$ .

(199.) On doit aussi ajouter les Moments qu'éprouvent la quille, l'étambot, le gouvernail, l'étrave & le taille-mer. Considérant la face sa plus à poupe du gouvernail comme un rectangle vertical, de même que son correspondant dans le taille-mer, ainsi que nous l'avons sait (181.), l'expression de leur Moment de poupe à proue sera imbux = imu (21.) = 404mu; la largeur b du rectangle étant = 1, & sa haureur x = 21: par conséquent, en faisant attention à cette quantité, l'expression imu sfgx sera = 2397mu. La quille, la contre-quille & la fausse-quille, ont été considérées, dans le même Art. 181, comme un rectangle vertical de 2 pieds de haureur, & de 130 de longueur, submergé à 18 pieds ; de prosondeur, qui maintenant sera

La fraction i est un peu trop sorte.

1 19 pieds, à cause que le centre des résissances est plus bas que celui de gravité (197, & Tome 1, 850.): & ayant trouvé cette résistance=560 tmu, le moment qu'éprouvera la quille sera=560 t.19mu = 10643 mu. L'étambot & le gouvernail réunis, ont été supposés former un trapese vertical, & la différencielle de sa résistance a été trouvée =  $\frac{1}{4} mu(e + \frac{fx}{4})x^{\frac{1}{4}}dx$ ; par conséquent la différencielle du moment fera= $\frac{1}{2}mu(e+\frac{\pi^2}{2})x^2dx$ ; quantité dont l'intégrale, en mettant a pour x, est= $\frac{1}{5}mu\left(\frac{2}{5}c+\frac{2}{7}f\right)a^{\frac{1}{2}}=\frac{1}{5}mu\left(\frac{6}{5}+\frac{10}{7}\right)(21)^{\frac{1}{2}}=2656mu$ , en faifant e=3, f=5, & a=21. Le taille-mer & l'étrave, ont été pareillement supposés former un autre trapese qui donnoit la même formule que la précédente, avec la seule dissérence que la quantité e est ici = 6, & f = -2, ce qui donne  $\frac{1}{4}mu\left(\frac{2}{5}e + \frac{2}{7}f\right)a^{\frac{1}{2}} =$  $\frac{1}{2}mu\left(\frac{12}{5}-\frac{4}{7}\right)(21)^{\frac{1}{2}}=1848 mu$ . Ces trois Moments latéraux étant réunis donnent une somme de 15147 mu, qui, ajoutée aux 22771mu, somme des Moments qui proviennent du corps du Vaisseau, donnera les Moments totaux pour le Vaisseau de 60 canons, appartenants à la formule  $\frac{1}{2}mu\int Fgx^{\frac{1}{2}}$ ; ainsi cette somme totale des Moments fera  $= 37918 \, mu$ .

(200.) Si on veut, en outre, que le Vaisseau soit calé de 6 pouces de plus, comme nous l'avons supposé dans les exemples précédents, on observera que l'augmentation qui correspond à  $\frac{1}{2} mu \int fgx^2$  est comme  $x^{\frac{1}{2}}$ , à cause que g est comme dx (177.): ainsi, cette augmentation sera à la valeur primitive de cette quantité, comme  $\frac{1}{2}n$  est à  $\frac{100}{6}$ , rapport qui est  $=\frac{1}{2}n$ ; c'est-à-dire, qu'elle sera  $=\frac{1}{2}n$  (2397) mu; & celle qui correspond à  $\frac{1}{2}mu\int Fgx^{\frac{1}{2}}$  sera  $=\frac{1}{2}n$  (37918) mu = 2708 mu; par conséquent, le Vaisseau étant calé de 6 pouces de plus, on aura  $\frac{1}{2}mu\int fgx^{\frac{1}{2}} = 2568 mu$ ,

&  $\frac{1}{2}$  mu  $\int Fgx^{\frac{1}{2}} = 40626$  mu.

<sup>\*</sup> Car le Vaisseau étant daus son état primitif,  $x = \frac{1 \circ 7}{6}$ , (181 & 187.), & étant plus calé de la quantité n,  $x = \frac{1 \circ 7}{6} + n$ ; donc en nommant R la quantité  $\frac{1}{2}$  muss  $f g x \frac{3}{2}$  qui répond à l'état primitif du Navire, & A l'augmentation quelle reçoit par l'augmentation du tirant d'ean; R + A sera la valeur actuelle de cette quantité, & l'on aura  $\left(\frac{1 \circ 7}{6}\right)^{\frac{1}{2}}$ ;  $\left(\frac{1 \circ 7}{6} + n\right)^{\frac{1}{2}}$ ; R: R + A, ou  $\left(\frac{1 \circ 7}{6}\right)^{\frac{1}{2}}$  ?  $\left(\frac{1 \circ 7}{6}\right)^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{2}n\left(\frac{1 \circ 7}{6}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; A: R + A, ou  $\left(\frac{1 \circ 7}{6}\right)^{\frac{1}{2}}$  ? A: R + A; d'où l'on tire  $\frac{1 \circ 7}{6}$ ;  $\frac{1}{2}$  n: R: A; ou, ensin,  $1: \frac{1}{7}n: R: A = \frac{n}{2}nR$ . Ce calcul est analogue à ceux qu'on a exposés dans la Note de l'Article 187.

(201.) Pour trouver  $fchx^{\frac{1}{2}}y$ , on prendra, dans la figure correspondante à chaque petit quadrilatere, la valeur de h=NL, & on la multipliera par y, distance de son centre de résistance au plan vertical qui coıncide avec la quille : on multipliera ensuite chaque produit par c, distance d'un couple à l'autre ; ou, s'il est quession des quadrilateres extrêmes de l'avant, ou de l'arriere, par la distance du dernier couple à l'étrave, ou à l'étambot. Ayant sait la somme de tous les produits correspondants aux petits quadrilateres comprise entre deux lignes d'eau, on multipliera chacune de ces sommes par la quantité  $x^{\frac{1}{2}}$ , lesquelles quantités sont (197.),  $(\frac{21}{10})^{\frac{1}{4}}$ ,  $(\frac{56}{10})^{\frac{1}{4}}$ ,  $(\frac{56}{10})^{\frac{1}{4}}$ , ensin', ajoutant tous ces produits ensemble,

on aura la valeur de fchx y pour les Moments latéraux; Pour avoir les Moments de proue, on multipliera h par y, diftance du centre de résistance du quadrilatere au plan vertical, perpendiculaire à la quille, qui passe par le centre de gravité; on multipliera ensuite ce produit par c, dissérence entre les distances des points F & G au plan vertical qui passe par la quille. On trouvera dans les Tables suivantes les valeurs de h, c & y, ainsi que

leurs produits pour le Vaisseau de 60 canons \*.

Faisant maintenant usage de ces Tables, on multipliera 3320 f par  $(\frac{2\tau}{20})^{\frac{1}{2}}$ , le produit sera = 4812 : pareillement  $4060^{\frac{4}{5}}(\frac{56}{10})^{\frac{1}{2}}$  = 9620:  $4104^{\frac{1}{5}}(\frac{91}{10})^{\frac{1}{6}} = 12381$ :  $3784^{\frac{11}{11}}(\frac{126}{10})^{\frac{1}{2}} = 13435$  : ensin 1520  $\frac{1}{5}$  ( $\frac{161}{10}$ ) = 6100. La somme 46338 de tous ces produits exprimera le Moment latéral; ainsi l'on aura  $\int chx^{\frac{1}{5}}y = 46338$ . Pour avoir les Moments de proue, on multipliera de même  $4410^{\frac{1}{5}}$  par  $(\frac{21}{10})^{\frac{1}{2}}$ , le produit sera = 6391 : de même  $4851^{\frac{1}{5}}(\frac{56}{10})^{\frac{1}{5}} = 11480:3946^{\frac{1}{5}}(\frac{21}{10})^{\frac{1}{5}}$  = 11905:3593  $\frac{1}{5}(\frac{126}{10})$  = 12755; ensin, 1355  $\frac{1}{15}(\frac{161}{10})^{\frac{1}{5}} = 5358$ . La somme 47889 de tous ces produits exprimera le Moment de poupe à proue : ainsi, l'on aura  $\int chx^{\frac{1}{5}}y = 47889$ .

<sup>\*</sup> Ces Calculs font dans le même cas que ceux des Articles 178 & 179; nous les laissons tels que l'Auteur les donne, pour les raisons que nous avons exposées dans la Note de l'Art. 179.

I. TABLE des Valeurs de h, c, y dans les Moments latéraux.

Entre			Entr	e les lignes d'eau	l.	
	14.	& 2ª.	2°. & 3°.	3°. & 4°.	4°. & 5°.	5°. & Quille.
les Couples.	h	c y	h   8 y	h c	y h c y	h c y
Tave & XXVII  XVII & XXIV  XIV & XXI  XI & XVIII  VIII & XV  V & XII  II & IX  & VI  I & III  II & O	L.p.9- I II 7 I 8 7 I. 5 7 I. 3 7 I. 2 7 I. 1 I. I	9 -1 0 0 7 2 7 0 7 2 13 8 7 2 17 5 7 2 19 4 7 2 20 4 7 2 20 8 7 2 20 9 7 2 20 10 7 2 20 11	1. 8 7. 2 19. 1. 8 7. 2 10.	2 1. 9 7. 2 6 1 2. 7 7. 2 11 8 2. 1 7. 2 14 11 2. 3 7. 2 16 7 2. 1 7. 2 17 0 2. 0 7. 2 18 1 2. 0 7. 2 18	7. 5 2 10 7. 2 13. 6 3. 1 2. 9 7. 2 14. 9 3. 6 2. 8 7. 2 15. 8	1 P 4 2 P 8 0 P 6 2. 5 7. 2 I. 5 3. 2 7. 2 2. 6 3. 4 7. 2 3. 6 3. 4 7. 2 4. 7 3. 4 7. 2 5. 3 3. 4 7. 2 5. 9 3. 4 7. 2 5. II
0 & 3 3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 21 21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33 33 & 1 Etambor.	1. 1 t. 1	6. 2 20.11 7. 2 20.10 7. 2 20.8 7. 2 10.11 7. 2 19.5 7. 2 18.11 7. 2 16.2 7. 2 13. 7. 2 13. 7. 2 13. 7. 2 3.	1. 8 7. 2 19. 1. 8 7. 2 19. 1. 9 7. 2 19. 1. 9 7. 2 18. 1. 9 7. 2 17.	11 1. 11 7. 2 1 6 2. 0 7. 2 1 0 2. 2 7. 2 1 4 2. 4 7. 2 1 5 2. 6 7. 2 1 10 2. 6 7. 2 1 3 2. 5 7. 2 6 2. 4 7. 2	8. 9 2. 7 6. 2 16. 2 8. 8 2. 7 7. 2 15.10 8. 3 2. 8 7. 2 15. 3 7. 8 2. 8 7. 2 14. 5 7. 0 2. 9 7. 2 13. 3 5.11 2. 11 7. 2 11. 3 4. 2 3. 2 7. 2 8.10 1. 8 2. 10 7. 2 6. 8 8. 9 2. 5 7. 2 4. 5 5. 8 1. 11 7. 2 1. 3 1. 0 1. 1 2. 6 0.	3. 4 6. 2 6. 0 3. 4 7. 2 5. 9 3. 4 7. 2 5. 7 3. 3 7. 2 5. 2 3. 3 7. 2 4. 7 3. 3 7. 2 3. 7 3. 1 7. 2 2. 8 7 3. 0 7. 2 1. 4 7 2. 5 7. 2 1. 4 7 2. 5 7. 2 1. 4 8 3. 3 7. 2 0. 5 8 3 7. 2 0. 5 8 3 7. 2 0. 5 8 3 7. 2 0. 5 9 7

II. TABLE des Valeurs de h, c, y dans les Moments de poupe à proue.

Entre	1	Entre	les lignes d'eau.				
	1º. & 2º.	2°. & 3°.	3°. & 4°.	4°. & 5°.	5°. & Quille.		
les Couples.	h   c   y	h c v	h c Y	h   c   K	h c y		
Errave & XXVII XXVII & XXIV XXIV & XXI XXI & XVIII XVIII & XV XV & XII XII & IX IX & VI VI & UI	I P 9 3 P 0 71 P 0 I. 21 7. 9 66. I I. 8 4. 6 58.II I. 5 2. 3 51. 9 I. 3 I. I 44. 7 I. 2 0. 6 37. 5 I. I 0. 2 30. 3 I. I 0. I 23, I I. I 0. 0 I 23, I I. I 0. 0 I 5.II	2. 2 6. C 58 tt 2. 1 3. 6 51. 9 1. 11 1. 5 44. 7 1. 9 0. 1' 37. 5 1. 8 0. 6 30. 3 1. 7 0. 1 15.11 1. 7 0. 0 8. 6	1. 9 5. 6 58.11 1. 7 4. 3 51. 9 2. 5 2. 7 44. 7 2. 3 1. 4 37. 5 2. 1 0. 10 30. 3 2. 0 0. 8 23. 1 2. 0 0. 4 15.11	2. 11 2. 10 44. 7 2. 11 2. 2 37. 5 2. 10 1. 9 30. 3 2. 9 1. 2 23. 1 2. 80. 8 15.11	1 P 4 0 p10 57P1C 2. 5 I. I 51. 9 3. 2 I. 2 44. 7 3. 4 I. I 37. 5 3. 4 0. 11 30. 3 3. 4 0. 9 23. I 3. 4 0. 4 15.II		
0 & 3 3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 21 21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33	I. I 0. 0 8. 9  I. I 0. 0 2. 7  I. I 0. 1 4. 9  I. I 0. (19. II  I. 2 0. 1 6. 3  I. 3 0. 6 33. 5  I. 4 0. 7 40. 7  I. 5 I. 1 47. 9  I. 7 I. 9 54. II  2. 6 4. II 69.	1. 7 0. 0 2. 7 1. 7 0. 1 4 9 1. 8 0. 5 11.11 1. 8 0. 8 19. 1. 9 0. 9 26. 1 1. 9 0. 10 33. 1. 9 1. 5 40.	1. 11 0. 1 2. 7 1. 11 0. 2 4. 9 1. 11 0. 7 11.11 2. 0 0. 9 19. 1 2. 2 1. 0 26. 3 2. 4 1. 4 33. 9 7 2. 6 2. 3 40. 9 9 2. 6 2. 9 47.	2. 70. 1 8. 9 2. 70. 1 2. 7 2. 70. 4 4. 9 2. 80. 9 11.11 2. 81. 3 19. 1 3. 91. 6 26. 3 3. 11 2. 3 33. 5 7 3. 2 2. 5 40. 7 9 2. 10 2. 2 47. 9 1 2. 5 1. 10 54.11 1 1 1 1 8 62. 1 3 1. 4 1. 6 69. 3	3. 4 0. 1 8. 9 3. 4 0. 1 2. 7 3. 4 0. 2 4. 9 3. 4 0. 6 11.11 3. 3 0. 8 19. 1 3. 3 0. 10 26. 3 3. 2 1. 2 33. 5 3. 1 0. 11 40. 7 3. 0 0. 8 47. 9 2. 5 0. 7 54.11 1. 9 0. 6 62. 1 1. 3 0. 5 69. 3		

TABLE des Produits h cy, dans les Moments latéraux.

II. TABLE des Produits h cy, dans les Moments de poupe à proue.

Lntre	Entre les lignes d'eau.						Entre	Entre les lignes d'eau.				
Couples.	1 . 8c z . 2 .	. & 3°.	3".& 4°°	4°. & 5°.	5°. & q.	les	Couples.	1°.&2°.	2°, & 3°.	3°. & 4°.	40.8250	: · . &:
rr. & XXVII XVII & XXIV XXIV & XXI XXI & XVIII XVIII & XV	175. 6 2	\$9. I 157. 8 125. I 128. 7	11. 2 75. 2 208. 5 253. 2	38. 2 112. 6 190. 5	1. 9 24. 6 56. 9	XXVI XXI XXI XVIII	& XVIII & XV	60. 4	1040. 10 766. 1 371. 4 149. 6	407. 5 567. 1 568. 2 278. 4	608.10 513. 2 368. 7	135. 161.
XV & XII XII & IX IX & VI VI & III III & 0	160. 0 2 160. 7 2 161. 2 2	132. 7 131. 4 138.10 127. 5	265. 2 259. 9 259. 2 265. 2 254. 0	233. 5 261. 0 287. 0 296. 2 297. 5	83. 7 109. 5 125. 7 137. 4 141. 4	XV XII IX VI III	& XII & IX & VI & III & 0	28. 1 5. 6 2. 1 6. 0 9. 0	60. 0 25. 3 9. 7 2. 2 0. 0	112. 3 52. 6 30. 9 10. 7 1. 5	235. 2 150. 0 . 74. 1 28. 4 1.11	135. 92. 57. 16. 2.
0 & 3 3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15	161. 2 2 160. 0 2 157. 8 2 165. 5 2	196. 2 127. 5 133. 9 130. 6 138. 3	217. 8 252.10 248.11 267. 6 263.10	256.10 289. 9 291. 4 275. 3 258. 0	123. 0 137. 4 133. 4 120. 0 106.11	3	& 3 & 6 & 9 & 12 & 15	0. 0 0. 5 2. 2 6.10 12. 9	0. 0 0. 7 8. 3 21. 2	0. 5 1. 6 13. 4 28. 7 56.10	0. 7 4. 1 23.10 63. 7 108. 3	0. 2. 19. 41. 71.
15 & 18 18 & 21 21 & 24 24 & 27 27 & 30	173. 2 2 178. 7 2 177.10 2 182. 8 1 223. 4 1	128. 0 116. 2 103. 4 181. 4 62.11	263.10 253. 2 206. 6 149. 2 93. 2	233. 6 200. 8 133. 9 79. 5 37. 7	81. 2 59. 9 39. 5 23. 3 9. 7	24 24 27	& 18 & 21 & 24 & 27 & 30	20.11 31. 7 49. 7 125. 2 374. 3	49. 2 100. 6 182. 2 333. 8	104. 0 228. 3 328. 3 398. 2 446. 8	202.10 310. 7 293. 1 243. 4 198. 4	119. 114. 95. 77. 54.
30 & 33 33 & Etambot.	27. 2	8.11	32. 9 3. 9	0.10	3. 0 0. 8	33 &	& 33 Etambot.	875.10 855. 0	750. 3 347. 2 4851.10	210. 2 101. 9	138- 6 25. 2	36. 25.

(202.) Il n'y a rien a ajouter aux Moments latéraux, pour la quille, l'étrave, le taille-mer, l'étambot, & le gouvernail, parce qu'on a h = 0 pour ces différents objets. Le Moment augmente à raison du bordage, à cause que celui-ci fait augmenter les quantités y,  $x \stackrel{\text{T}}{=} 8c h$ , cette derniere quantité étant comme la distance entre les lignes d'eau, & cette distance comme la quantité x. Quant à la quantité y, l'augmentation qui en résulte est (181.) de  $\frac{1}{4}$ 

de 46338 = 1103: l'augmentation qui résulte de  $x^{\frac{1}{2}}$  est (181.) de  $\frac{1}{11}$  de 46338 = 1324: ajoutant donc ces deux quantités, on aura,

pour les Moments latéraux,  $\int chx^{\frac{1}{4}}y = 48765$ , &  $\int mu \int chx^{\frac{1}{2}}y = 24382 mu$ .

(203.) Les Moments de poupe à proue, n'augmentent nullement pour ce qui concerne la quille, l'étambot, le gouvernail, à cause qu'on a h = 0 pour ces différentes parties. Les Moments relatifs à l'étrave & au taille-mer sont exprimés par  $chx^{\frac{1}{2}}y$ , & alors on a c = 1, h = 6,  $x^{\frac{1}{2}} = (3)^{\frac{1}{2}}$ , & y = 66; par conséquent,

ch $x^{\frac{1}{4}}y = 1386$ . L'épaisseur du bordage fait augmenter les quantités c, h, &  $x^{\frac{1}{2}}$ ; l'augmentation relative à la première, est de  $\frac{1}{42}$  de 47889 = 1140, & celle relative à  $x^{\frac{1}{2}}$  est de  $\frac{1}{15}$  de 47889 = 1368: donc en ajoutant ces trois quantités, on aura, pour les Moments

de poupe à proue,  $\int chx^{\frac{1}{2}}y = 51783$ , &  $\frac{1}{4}$  mu  $\int chx^{\frac{1}{2}}y = 25891$  mu. (204.) Si on vouloit que le Vaisseau fut calé dans une autre ligne d'éau que celle sur laquelle on a fondé le calcul; si l'on vouloit, par exemple, que notre Vaisseau de 60 canons sut calé de 6 pouces de plus, dans ce cas, les deux Moments varieroient comme  $hx^{\frac{1}{2}}$ , ou comme  $x^{\frac{1}{2}}$ ; c'est-à-dire (187 & Note.) de  $\frac{1}{14}n = \frac{1}{14}$ ; ainsi on aura, pour les Moments latéraux,  $\frac{1}{4}$  mu  $\int chx^{\frac{1}{2}}y = 25398$  mu, & pour ceux de poupe à proue,  $\frac{1}{4}$  mu  $\int chx^{\frac{1}{2}}y = 26970$  mu.

(205.) La formule de la fontme des Moments  $mKv fin\Delta + mkru + mu \int chx^{\frac{1}{2}}y - \frac{1}{4} mu \int fgx^{\frac{1}{2}}$ , se réduit donc, pour les moments latéraux du Vaisseau de 60 canons, à  $9\frac{1}{5}.68650.m fin\Delta + 4\frac{19}{14}.3316mu + 25398 mu - 40626 mu$ , attendu qu'on a trouvé (166.),  $K = 9\frac{1}{3}$ ; (112.), v = 68650; (141 & 166.),  $k = 7\frac{1}{4}$ .  $-2\frac{9}{14} = 4\frac{19}{14}$ ; & (187), r = 3316; c'est-à-dire, que les Moments seront =  $626431 mu fin\Delta + 15889 mu + 25398 mu - 40626 mu = <math>626431 mu fin\Delta + 1661 mu$ .

(206.) Les Moments de poupe à proue seront = 68650 mK sin  $\Delta$ +

4.3 mru + 26970 mu - 2568 mu, ou à cause qu'on a trouvé (159

& 166.),  $K = 117\frac{1}{4} - 2\frac{2}{14} = 114\frac{2}{14}$ , & (187.), r = 294, ils seront 7851843 m fin  $\Delta$  + 1409 mu + 26970 mu - 2568 mu = 7851843 m sin  $\Delta$  + 25811 mu: bien attendu que dans les Moments latéraux u exprime la vîtesse latérale que prend le Vaisseau, & que dans les Moments de poupe à proue, elle exprime celle qu'il prend par la proue, ou dans la direction de la quille.

(207.) Ayant trouvés les Moments qu'éprouve un Vaisseau, comme, par exemple, celui de 60 canons, on peut trouver, avec facilité, ceux qu'éprouveroit un autre Vaisseau quelconque, qui lui seroit semblable par ses sonds; parce que d'après ce qui a été dit on peut trouver ceux qu'éprouve le même Vaisseau de 60 canons, en le supposant calé plus ou moins, pour qu'il soit dans une disposition entiérement semblable à celle dans laquelle est le Vaisseau dont on cherche les Moments. Après cela, les quantités K,  $\nu$ , k, & r, étant connues, ou pouvant parvenir à les connoître, par ce qui a été dit dans les Chapitres précédents; on aura, par conséquent, les

EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. VI. 136

valeurs de mKv sin A, & mukr. Quant aux valeurs de imuschx y, & de & musfgx3, on voit que ces deux quantités sont comme les racines quarrées des septiemes puissances des dimensions linéaires des Vaisseaux \*: ainsi elles se détermineront par une simple regle de trois.

Nous avons vu, dans l'Article 145, qu'ayant deux Vaisseaux n

& N, dans lesquels on appelle

m la largeur, v le volume submergé. a l'aire, ou la section à la superficie du fluide, premier. V le volume submergé, c'est à-dire, à la ligne de flottaison,

M la largeur,

Nous avons vu, dis-je, qu'on avoit  $\frac{v - \frac{m^3}{M^3} V}{v}$  pour l'expression de la quan! tité dont il faut que le Vaisseau n soit plus ou moins calé, pour être dans la même disposition que le Vaisseau N. Supposons maintenant que b exprime ce dont le Vaisseau n est calé; on aura  $b = \frac{v - \frac{m^3}{M^3} \nu}{v}$  pour la quantité dont il devroit l'être pour que sa disposition fût semblable à celle du Vaisseau N; & comme les Moments schx y varient comme  $x^{\frac{1}{4}}$ , (204.), ou dans la raison de  $b^{\frac{1}{4}}$  à  $\left(b - \frac{m^3}{M^3} V\right)^{\frac{1}{4}}$ ; & ceux exprimés par  $\iint gx^{\frac{1}{2}}$ , comme  $x^{\frac{1}{2}}$ , (200.), ou dans la raison de  $b^{\frac{1}{2}}$  à  $\left(b - \frac{M^{\frac{1}{2}}}{M^{\frac{1}{2}}}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; c'est-à-dire, les premiers dans la raison de 1 à  $1 - \frac{3}{2ba} \left(v - \frac{m^3}{M^3}V\right)$ , & les seconds, dans celle de 1 à 1 - $\frac{1}{2ba}\left(v-\frac{m!}{M!}V\right)^{**}$ : les premiers Moments, pour la nouvelle disposition du Vaisseau n, seront donc =  $\int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{3fchx^{\frac{1}{4}}y}{2ha} \left(y - \frac{m^3}{M^3}V\right)$ ; & les feconds =  $\iint gx^{\frac{1}{4}} - \frac{1}{4} \int \frac{fgx_1^2}{h_4} \left(r - \frac{m^3}{M^3}V\right)$ . Or, ces Moments sont à ceux qu'éprouve le Vaisseau N, comme m'est à M', (207);

On trouve ces rapports en opérant d'une maniere analogue à celles qu'on a développées dans les Notes des Articles 187 & 200,

<sup>\*</sup> Puisque les quantités c, h, y, f, & g sont comme x: il s'ensuit que les expressions schx y, & ffgx font comme x\*.

DES MOMENTS QU'ÉPROUVE LE VAISSEAU. donc les Moments qu'éprouve ce dernier Vaisseau, seront =.  $\frac{M_{5}^{2}}{m_{1}^{2}} \int chx^{\frac{1}{2}} y \left( i - \frac{3}{2ba} \left( v - \frac{m_{1}}{M_{1}} V \right) \right), & \frac{M_{5}^{2}}{m_{1}^{2}} \int fgx^{\frac{1}{2}} \left( i - \frac{5}{2ba} \left( v - \frac{m_{1}}{M_{1}} V \right) \right); \text{ les}$ quantités  $\int chx^{\frac{1}{2}}$ , &  $\int fgx^{\frac{1}{2}}$  exprimant les Moments déjà trouvés, pour le Vaisseau n. Nous avons, pour le Vaisseau de 60 canons, m = 42,  $\nu = 68650$ , a = 5312,  $b = 5.34 = \frac{35}{4}$ .  $\int chx^{\frac{1}{2}}y = 50769, (204.) \begin{cases}
\text{pour les} \\
\text{Moments}
\end{cases}$   $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 81252, (200.) \begin{cases}
\text{Moments} \\
\text{latéraux.}
\end{cases}$   $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 5136, (200.) \begin{cases}
\text{pour les} \\
\text{Moments} \\
\text{de poupe}
\end{cases}$   $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 5136, (200.) \begin{cases}
\text{pour les} \\
\text{Moments} \\
\text{de poupe}
\end{cases}$ donc en substituant, ces expressions se réduiront à  $\frac{M_{\frac{1}{2}.50796}^{\frac{7}{2}.50796}}{(4^{2})^{\frac{7}{2}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \frac{(4^{2})^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right), & \frac{M_{\frac{1}{2}.81252}^{2}}{(4^{2})^{\frac{7}{2}}} \left(1 - \frac{5(68650 - \frac{(4^{2})^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right)$ pour les Moments latéraux : & pour ceux de poupe à proue, pour les Moments latéraux :  $\infty$  pour les Moments latéraux :  $\infty$  pour les fe réduiront à  $\frac{M_2^2 \cdot 53940}{(42)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \frac{(42)^3}{M^3}V)}{35 \cdot 5312}\right)$ , & à . . . .  $\frac{M^{\frac{7}{5}.5136}}{(42)^{\frac{7}{5}}} \left(1 - \frac{5(68650 - \frac{(42)^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right).$ (208.) Pour trouver, d'après cela, les Moments latéraux qu'éprouve le Vaisseau de 70 canons, nous avons (171.),  $K = 10\frac{1}{3}$ ; (112.),  $V = 96500; (146 & 171.), k = 7\frac{1}{6} - 2\frac{1}{6} = 5; (191.), r = 4391;$ (117.), M = 48: donc mKV fin  $\Delta = 10\frac{1}{5}.96500. m$  fin  $\Delta =$ 1029333 m sin A: mukr = 5.439 1. mu = 21955 mu; & par conséquent  $\frac{\frac{1}{M_{\frac{7}{8}.50796}}}{(4^{2})^{\frac{7}{8}}}\left(1-\frac{3(68650-\frac{(4^{2})^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right)=\frac{8^{\frac{9}{8}.50796}}{7^{\frac{7}{8}}}\left(1-\frac{3(68650-\left(\frac{7}{8}\right)^{3}.96500)}{35.5312}\right)$  $= 75822, & \frac{M_{3}^{7}.81252}{(42)^{\frac{2}{3}}} \left(1 - \frac{5(68650 - \frac{(42)^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right) = \frac{5(68650 - \left(\frac{7}{8}\right)^{3}96500)}{35.5312} = 115695$ : d'où s'enfuit que, pour le Vaisseau de 70 canons, les Moments latéraux seront = . . .  $1029333 m fin \Delta + 21955 mu + \frac{1}{2} mu (75822) - \frac{1}{2} mu.115695 =$ "1029733 m sin A + 2019 mu. (209) Pour les Moments de poupe à proue, on a (160 & 171.),  $K = 142 \frac{1}{13} - 2\frac{1}{8} = 139 \frac{7}{13}, & (191), r = 387: donc mKV fin \Delta =$ 1 39 7. 96500m fin A=1 3469951 m fin A: mukr=5.387 mu=1935 mu:  $\frac{M_{1}^{2}.53940}{442)_{1}^{2}} \left(1 - \frac{3(68650 - \frac{(42)^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right) = \frac{8^{\frac{7}{4}.53940}}{7^{\frac{7}{4}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{7}{8}\right)^{3}96500)}{35.5312}\right)$ 

EXAMEN MARITIME, Liv. II. Chap. VI. 338  $=83414: \& \frac{M_{\frac{7}{4}.5136}^{\frac{7}{4}}\left(1-\frac{5(68650-\frac{(42)^{3}}{M^{3}}V)}{35.5312}\right)=$  $\frac{8^{\frac{7}{2}\cdot5136}}{7^{\frac{7}{2}}}\left(1-\frac{5(68650-\left(\frac{7}{8}\right)^{3}96500}{35\cdot53^{12}}\right)=7166: \text{ donc les Moments de}$ poupe à proue qu'éprouvera le Vaisseau de 70 canons, seront exprimés par 13469951 m fin A + 1935 mu + + mu. 83414 - + mu. 7166= 13469951 m sin A + 40059 mu. (210.) Nous avons trouvé (172.), dans la Frégate de 22 canons, que le métacentre, considéré par rapport aux Moments latéraux, est élevé au-dessus du centre de gravité de 7 pieds  $\frac{3}{7} = K$ ; on a, de plus (112.), V = 21570; (147 & 171.),  $k = 4\frac{19}{24} - 2\frac{1}{11} =$  $2\frac{31}{16}$ ; (192.), r=1426; & (112.),  $M=31\frac{5}{3}$ : donc mKV fin  $\Delta=$  $7\frac{1}{7}.29170.m$  fin  $\Delta = 186977$  m fin  $\Delta : mukr = 2\frac{31}{14}.1426.mu =$  $\frac{3641 \, mu: \frac{M_{\overline{1}}^{7} \cdot 50796}{(42)^{\frac{3}{8}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{42}{M}\right)^{3} V)}{35 \cdot 3512}\right) = \frac{\left(31\frac{2}{3}\right)^{\frac{7}{8}} \cdot 50796}{(42)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{42}{M}\right)^{3} 25170)}{35 \cdot 5312}\right) = 1.5877: & enfin ...$  $\frac{M_{\overline{3}.81252}^{7}}{(42)_{\overline{4}}^{7}} \left(1 - \frac{5(68650 - \left(\frac{42}{M}\right)^{3}V)}{35.5312}\right) = \frac{(31_{\overline{3}}^{2})^{\frac{7}{3}.81252}}{(42)_{\overline{3}}^{\frac{7}{3}}} \left(1 - \frac{5(68650 - \left(\frac{42}{31_{\overline{3}}^{\frac{7}{3}}}\right)^{\frac{7}{3}25170})}{35.5312}\right) = 22173$ : partant les Moments latéraux qu'éprouvera la Frégate, seront = 186977 m sin A-1  $3641 \, mu + \frac{1}{2} \, mu \, 15877 - \frac{1}{2} \, mu \, 22173 = 186977 \, m \, fin \, \Delta + 493 \, mu.$ (211.) Pour les Moments de poupe à proue, on a (160 & 172.),  $K = 103 + -2\frac{1}{11} = 101\frac{11}{42}$ , & (192.), r = 124. Donc mKV fin  $\Delta =$  $101\frac{1}{14}.25170.$  m fin  $\Delta = 1548762$  m fin  $\Delta : mukr = 2\frac{31}{16}.124$  mu =  $916 mu: \frac{M^{\frac{7}{4},53940}}{(42)^{\frac{2}{3}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{42}{M}\right)^{3}V}{35 \cdot 5312}\right)$  $\frac{(31\frac{2}{3})^{\frac{7}{2}} \cdot 53940}{(42)^{\frac{7}{2}}} \left( 1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{42}{31\frac{3}{1}}\right)^{\frac{7}{2}} \cdot 5170)}{35 \cdot 53^{12}} \right) = 16856 : \& enfin ...$   $\& \frac{M_{1}^{\frac{7}{2}} \cdot 5136}{(42)^{\frac{7}{2}}} \left( 1 - \frac{5(68650 - \left(\frac{42}{M}\right)^{\frac{7}{2}} \cdot V)}{35 \cdot 53^{12}} \right) = ...$  $\frac{(31\frac{3}{3})^{\frac{7}{3}\cdot5136}}{(42)^{\frac{7}{3}}} \left(1 - \frac{5(68650 - \left(\frac{42}{31\frac{5}{3}}\right)^{\frac{7}{3}}25170)}{35\cdot5312}\right) = 1401: donc les Moments$ 

```
DES MOMENTS QU'ÉPROUVE LE VAISSEAU.
                                                                                                                                                               139
 de poupe à proue qu'éprouve la Frégate, sont exprimés par . . .
 2548762 m fin A + 316 mu + 1 mu 16856 - 1 mu 1401 = ....
 2548762 m sin 4 + 8044 mu.
         (212.) Dans le Vaisseau à trois ponts, nous avons trouvé (173.),
 K=8\%:(118.), V=128293:(148&177.), k=9-3\frac{11}{14}=5\frac{1}{14}
  (193.), r = 5568 : \& (118.), M = 51 : donc mk V fin \Delta = ...
   8 7. 128293 . m sin \( \Delta = 1136309 m \) sin \( \Delta : mukr = 5\frac{1}{14} \cdot 5568 \cdot mu =
  28238 mu: \frac{M^{\frac{7}{1}.50796}}{(42)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{4^2}{M}\right)^3 V)}{35.5312}\right) = .
 \frac{(17)^{\frac{7}{3}.50796}}{(14)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{3(68650 - (\frac{14}{17})^3 128293)}{35.5312}\right) = 101625 : &c enfin ...
\frac{M_1^7.81252}{(42)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{5(68650 - (\frac{42}{M})^3 V)}{35.5312}\right) = \frac{(17)^{\frac{7}{8}}81252}{(14)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{5(68650 - (\frac{14}{17})^5 128293)}{35.5312}\right) = \frac{(17)^{\frac{7}{8}}81252}{(14)^{\frac{7}{8}}} \left(1 - \frac{(\frac{14}{17})^{\frac{7}{8}}}{35.5312}\right) = \frac{(\frac{14}{17})^{\frac{7}{8}}}{35.5312}
  203960. Partant, les Moments latéraux qu'éprouvera le Vaisseau à
  trois ponts, seront = 1136309 m sin 4 + 28238 mu + 1 mu. 101625
 - 1mu. 203960 = 1136309 m fin \( \Delta - 22930 mu.
         (213.) Pour les Moments de poupe à proue, on a (160 & 173),
 K = 131 \frac{1}{2} - 3 \frac{13}{12} = 127 \frac{1}{7}, & (193.), r = 498: donc mKV fin \Delta =
 127\% \cdot 128293 m fin \Delta = 16366527 m fin \Delta : mukr = 5\% \cdot 496 mu=
2515mu: \frac{M^{\frac{7}{6}\cdot 53940}}{(4^{2})^{\frac{7}{3}}} \left(1 - \frac{3(68650 - \left(\frac{4^{2}}{M}\right)^{\frac{1}{2}}V)}{35 \cdot 53^{\frac{1}{2}}}\right) = \dots
\frac{717)^{\frac{7}{2}}53940}{(14)^{\frac{7}{4}}}\left(1-\frac{3(68650-\left(\frac{14}{17}\right)^{5}128293)}{35\cdot5312}\right)=107666: & enfin . . . .
\frac{2M_{1}^{7},5136}{(42)_{1}^{2}}\left(1-\frac{5(68650-\left(\frac{42}{M}\right)^{3}V)}{(42)_{1}^{2}}\right) =
\frac{(42)^{\frac{7}{3}}}{(17)^{\frac{7}{3}} \cdot 5136} \left(1 - \frac{5(68650 - (\frac{14}{17})^3 \cdot 128193)}{31 \cdot 5312}\right) = 12892: par conféquent
  les Moments de poupe à proue, qu'éprouve le Vaisseau à trois
ponts, seront =: 16366527 m \sin \Delta + 2525 mu + \frac{1}{2} mu = 107666 -
4 mu 12892 = 16366527 m fin Δ + 42794 mu.
         (214.) Les détails dans lesquels on vient d'entrer, font déjà voir
clairement que, pour obtenir que le Vaisseau porte bien la voile,
il convient d'élever le plus qu'il est possible le centre des résissances
  horisontales; car c'est de là que dépend le moment horisontal mukr-
```

qui provient de la dénivellation, parce que, comme on la déjà vu, elle est extrêmement petite dans les miresses que prennent régulièrement les Vaisseaux, principalement lorsqu'ils sont grands. On n'a pas non plus sait attention à la réduction qu'il sait saire pour avoir la sorce absolue des résistances, dont la valeur n'est (Tome I, 644.) que les deux tiers de celle qu'on obtient par le calcul : cependant, dans le cas où il seroit quession de combiner des sorces de résistance avec d'autres sorces provenant de poids effectifs, alors on réduiroit les résistances aux deux tiers. Ainsi le moment latéral absolu du Valsseau de 60 canons, sera seulement de 62643 1 m sin & 4

440 mu, & ainsi des autres.

#### CHAPITRE VIL

Des Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement horisontal, par rapport à un axe vertical qui passe par le centre de gravité.

(216.) LES Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement horisontal, par rapport à un axe vertical qui passe par son centre de gravité, peuvent être différents, suivant la direction dans laquelle se fait le mouvement; mais nous pouvons les réduire à deux comme nous l'avons fait dans le Chapitre précédent, l'un perpendiculaire à la quille, que nous avons appellé Moment latéral, & l'autre de poupe à proue; mais comme la considération de ce dernier moment n'est pas nécessaire pour remplir l'objet que nous nous proposons présentement, il suffira de considérer les Moments latéraux. (117.) L'expression de ces Moments est (Tome I, Art. 827.) = mu sc yx dx sin 0, ou, en substituant ( Tome I, Art. 584.) à la place de  $\sin \theta$ , sa valeur =  $\sin \lambda \cdot \sin n$ , elle est = .  $\pm mu \int c y x^{\frac{1}{2}} dx \int \ln \lambda \cdot \int \ln \eta = \pm mu \int f g y x^{\frac{1}{2}}, (177.)$  Les valeurs de fg, ou plutôt celles de Fg, puisqu'il ne s'agit ici que des Moments latéraux, se trouvent déjà calculées pour le Vaisseau de 60 canons, dans la Table de l'Article 179: & on a pareillement les valeurs de x, lesquelles (180.) sont +, , , , & to. Multipliant donc, la valeur de Fg pour chaque petit quadrilatere pris séparément, par la valeur correspondante de x<sup>2</sup>, il en résultera les produits Fgx tels qu'on les trouve dans la Table suivante. Prenant ensuite séparément la somme de chacune des cinq cases horisontales, qui renferment chacune deux petits quadrilateres; avec ces sommes on formera la premiere colonne de la seconde Table. Prenant les valeurs de y de la Table de l'Article 201, relative aux Moments de poupe à proue, attendu que ces valeurs sont les mêmes que celles qui correspondent au cas dont il est ici question (Tome I, 827), on en formera la seconde colonne. Multipliant chacune de ces valeurs de  $\gamma$  par la somme qui la précede, & qui est =  $Fgx^{\dagger}$ , on aura les Moments Fgx y qui composent la troisieme colonne, dans laquelle on a distingué les Moments positifs de la proue, qui sont =

142 EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. V.

Plane, I. 643.28 7, lesquels obligent le Navire à venir au vent, & les Moments négatifs de poupe, qui montent à 98603 ;, lesquels l'obligent à arriver: & comme ces derniers excédent les premiers de 34274 ;, il s'ensuit qu'en vertu de cet excédent, le Navire doit avoir une très-grande propension à arriver; c'est-à-dire, que significant que étant = 34274 ; le moment qui sollicite le Vaisseau à arriver, fera =  $\frac{1}{2} mu \int fg x^{\frac{1}{2}} y = 17137 mu$ .

I. TABLE des Produits  $Fgx^{\frac{1}{2}}$ . pour venir au vent que pour arriver.

Entre les Couples.	$x = \frac{4}{7}$	2°. & 3			'eau.  & 5°   5°.  = 7   x=		Entre les Couples.	Sommes	dev	Valeur de Rifate
XII & IX VI & VII	7 18. 7 24. 4 127. 1 30. 8 30. 8 31. 3 31. 3	30. 34. 40. 44. 47. 49. 51.	8 27. 8 51. 0 41. 3 49. 9 56. 2 56. 9 58. 2 59.	9 61. 11 43. 10 40. 0 42. 3 49. 8 53. 5 56. 10 58.	10 60. 2 67. 10 41. 0 30. 2 30. 8 29. 7 28. 7 28.	10 8 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 1	XXI & XVIII XVIII & XV XV & XII XII & IX IX & VI VI & III	76. 4 223. 5	71. 0 66. 1 58. 11 51. 9 44- 7 37- 5 30- 3 23- 1	249. 89 Valo 5044. 4 politi 13167. 5 pou 11386. 0 ven
3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 11 21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33	31. 3 31. 3 31. 1 30. 8 30. 8 30. 4 29. 7 29. 34 22. 8 18. 9	51. 5 50. 4 50. 4 47. 5 47. 2 44. 8 43. 8 35. 6	2 60. 9 59. 4 56. 9 52. 2 48. 8 46. 8 45.	7 43. 2 58. 5 55. 11 55. 6 53. 3 42. 4 35. 1 47. 4 50. 4 67. 11 79.	2 20. 7 28. 9 30. 9 32. 1 34. 0 39. 0 44. 10 50. 9 73. 8 85. 11 95. 9 36.	6 5 9 9 11 4 8 0 5 4 4 0	0 & 3 3 & 6 6 & 9 9 & 12 12 & 15 15 & 18 18 & 21 21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33	171. 4 130. 7 228.11 226.10 215. 6 212. 0 205. 6 218. 2 242. 5 261. 6 286.11	54 11 62 I	4328. 9 arri 5919. 5 7084. 4 986 8339.11 10417. 6 13312. 9 16234. 9

(218.) Dans le calcul des résissances latérales, on n'a pas fait attention à l'inclinaison que la quille a ordinairement à l'égard de l'horison, ou de la superficie du fluide; on l'a supposée paralle 1: à cette surface, à cause que la dissérence qui pouvoit résulter de cette supposition étoit alors susceptible d'être négligée : mais il n'en est pas de même dans le calcul des Moments, que nous considérons ici, la différence qui en résulteroit seroit considérable; ainsi E10.35. nous ne pouvons négliger d'avoir égard à cette inclinaison. Pour plus de facilité, nous pouvons supposer que tout l'espace ABC, depuis l'horisontale AB jusqu'à la quille CB, se réduit à un triangle vertical, moitié du restangle ABDC; en conséquence, ce restangle étant

divisé en deux parties égales par l'horisontale EG, le triangle BFG Tera l'espace qui s'éleve vers la proue, & son égal EFC sera celui qui se submerge à la poupe. Les Moments que produisent l'un & l'autre espace sont négatifs, parce que ceux de la proue doivent être retranchés; ainsi, on doit les ajouter tous les deux à ceux qu'on a déjà trouvés. Dans ces triangles on a EF = f, &  $\frac{1}{2}EC = g$ : partant fg = EF + EC, & pour les deux triangles réunis, fg =EF.EC = AB. + AC: c'est-à-dire, que fg est égal au produit de la longueur de la quille AB = 130, par la quatrieme partie de la quantité dont le Vaisseau cale plus à la poupe qu'à la proue, c'est-à-dire, par le quart de la dissérence du tirant d'eau. Supposant cette différence de deux pieds, on aura  $fg = \frac{1}{2}.130 = 65$ . La quantité x exprimera ici la profondeur à laquelle le point F est submergé dans le fluide, & cette prosondeur est = 5.34=15: on a, de plus,  $y = \frac{1}{7}FE = \frac{1}{7}AB = \frac{1}{7}$ . 130 = 43  $\frac{1}{7}$ , qui est la distance du point F au centre des résistances du triangle \* : donc  $fgx^{\frac{1}{2}}y = 65.(\frac{35}{2})^{\frac{1}{2}}.43 = 11787, & \pm mu \int fgx^{\frac{1}{2}}y = 5893 \pm mu;$ & cette quantité étant ajoutée à 17137 mu, le Moment total sera de

 $\frac{1}{2}$  mu  $\int fgx^{\frac{1}{2}}y = 23031$  mu. (219.) Il est nécessaire d'ajouter à ce résultat les Moments qui proviennent du bordage, de la quille, de l'étambot, du gouvernail, de l'étrave, & du taille-mer. Le bordage augmente la valeur de fgx y, suivant la raison dans laquelle augmente gx , ou fuivant x<sup>2</sup>, c'est-à-dire (181), de 1/11: donc pour ce qui concerne le bordage, l'augmentation sera = 658 mu. La quille, la contre quille, & la fausse quille, peuvent être considérées comme un rectangle de 2 pieds de hauteur, & de 130 pieds de longueur, dont 75 pieds sont à la poupe, relativement au centre de gravité, & 55 pieds à la proué: on aura donc pour la poupe fg = 75.2 = 150, & pour la proue fg = 55.2 = 110. La quantité x est (182.) pour les deux parties =  $\frac{37}{4}$ : par conséquent on aura, pour la poupe,  $fgx^{\frac{1}{2}} = 645$ , & pour la proue,  $fgx^{\frac{1}{2}} = 473$ . Multipliant ces deux quantités par 2 & 4, qui expriment les distances dont sont éloignés les centres des résistances de celui de gravité, on aura, pour la poupe,  $fgx^{\frac{1}{2}}y = 24562 \frac{1}{2}$ , & pour la proue,  $fgx^{\frac{1}{2}}y = 13007 \frac{1}{2}$ ;

<sup>\*</sup> Car le centre des résistances de ce triangle est sensiblement confondu avec son centre de gravité, & la distance de ce dernier au point F est à très-peu près  $= \frac{5}{3}$  FE,

la différence de ces deux quantités est 11555 : ainsi l'on aura,

pour ce qui concerne la quille,  $\frac{1}{4}$  mu  $\int fgx^{\frac{1}{4}}y = 5777 \pm mu$ .

(210.) L'étambot & le gouvernail réunis, ont été considérés comme un trapese (182.). & sa résistance a été trouvée = 194 mu:

comme un trapese (182.), & sa résistance a été trouvée = 194 mu: cette quantité étant donc multipliée par 80, distance du centre de résistance du trapese à celui de gravité; on aura le Moment 15520 mu.

(182.) L'étrave & le taille-mer réunis, ont aussi été supposés (182.) former un autre trapese, & sa résistance a été trouvée = 132 mu: ainsi, cette quantité étant multipliée par 62 nd distance du centre de résistance de ce trapese à celui de gravité, on aura le Moment 8280 mu.

(222.) Les Moments qui résultent du bordage, de la quille, de l'étambot, & du gouvernail, étant réunis, sont une somme de 21955 \(\frac{1}{2}\) mu: retranchant de cette somme les Moments de l'étrave & du taille-mer, qui sont 8280 mu, il restera 13675 \(\frac{1}{2}\) mu; & ajoutant ce dernier à ceux du corps du Navire, qui sont 23031 mu, le total des Moments qui obligent le Vaisseau à arriver, en vertu

de la résistance latérale, sera = 36706 \ mu.

(213.) Ayant trouvé les Moments pour une disposition quelconque du Navire, on trouvera ceux qui correspondent à toute autre disposition, dans laquelle le Navire seroit plus, ou moins, submergé dans le fluide de la quantité n, parce que l'augmentation. ou la diminution, des Moments est comme celle des résistances. puisque dans ce changement y ne varie pas. Cette augmentation. ou diminution, comme on l'a dit (187 & Note.), suit, pour tous les Moments, excepté ceux qui proviennent de la quille, la raison de 2 à ; n: & pour ceux de la quille, celle de 1 à ; n. Supposant donc, comme on l'a sait précédemment, que le Vaisseau est plus calé de 6 pouces, on aura  $n = \frac{1}{2}$ : la premiere augmentation fera = (36706 \(\frac{1}{2} - 5777 \(\frac{1}{2}\)) \(\frac{1}{12}\) nmu = 1288 \(\frac{1}{2}\) mu, & la feconde = (5777 † ) i nmu = 80 i mu. Ces Moments étant donc ajoutés aux 36706 \ mu, trouvés ci dessus, on aura 38705 mu pour la véritable expression du Moment qui sollicite le Vaisseau de 60 canons à arriver, ce Vaisseau étant calé jusqu'à sa véritable ligne d'eau.

(224.) Si l'on divise ces Moments par la résistance totale qu'éprouve le même Vaisseau, laquelle (187.) est = 3316 mu, il vient au quotient 11 pieds 4, c'est la quantité dont le centre des résistances latérales est éloigné vers la poupe à l'égard du centre de gravité, en supposant que le Vaisseau soit calé de 2 pieds de plus à la poupe qu'à la proue. Mais si l'on suppose que la quille est hoDES MOMENTS QU'ÉPROUVE LE VAISSEAU.

risontale, comme dans ce cas il saudroit soustraire (218.) la quantité  $\frac{5893\frac{1}{3}mu}{3316mu}$ , on auroit seulement 9 pieds  $\frac{1}{4}$ , à peu près, pour la distance

dont le centre des réfistances est éloigné du centre de gravité.

(225.) Ayant une fois trouvé les Moments qu'éprouve un Vaiffeau, on peut trouver, avec facilité, ceux qui correspondent à un autre Vaisseau, dont les fonds sont semblables à ceux du premier : car la formule  $\frac{1}{2} mu \int fgx^{\frac{1}{2}}y$  varie suivant les racines quarrées des septiemes puissances des dimensions linéaires des carenes (207 Note.): c'est-à-dire que, m étant la largeur du Vaisseau dont le Moment Q est connu, & M celle du Vaisseau dont on cherche le Moment, ce Moment cherché sera  $\frac{M_2^2}{m_0^2}Q$ , bien attendu que le Moment Q est celui qu'éprouveroit le premier Vaisseau, étant calé ou sub-

Q est celui qu'éprouveroit le premier Vaisseau, étant calé ou submergé dans le fluide, de la même saçon que l'est le second. La quantité dont le premier Vaisseau doit être plus ou moins calé pour qu'il soit dans une disposition semblable à celle du second, est

(145.), =  $\frac{v - \frac{m^3}{M^3} V}{a}$ . Substituant cette valeur à la place de n dans les expressions des augmentations, ou diminutions, des Moments du Vaisseau de 60 canons, qui sont  $(36706\frac{1}{8} - 5777\frac{1}{4})\frac{1}{14}$  nmu =  $2578\frac{1}{4}$  nmu,  $(5777\frac{1}{4})\frac{1}{16}$  nmu =  $160\frac{1}{2}$  nmu, ces expressions se changeront en celles-ci,  $\frac{2578\frac{1}{4}}{a}$  nmu ( $v - \frac{m^3}{M^3}V$ ), &  $\frac{160\frac{1}{2}}{a}$  nmu ( $v - \frac{m^3}{M^3}V$ ); par conféquent, le Moment qu'éprouvera le Vaisseau de 60 canons, supposé dans la même disposition que l'autre, sera = 38075 mu -  $\frac{2578\frac{1}{4}}{a}$  nmu ( $v - \frac{m^3}{M^3}V$ ) = 38075 mu -  $\frac{2578\frac{1}{4}}{a}$  nmu ( $v - \frac{m^3}{M^3}V$ ) = 38075 mu -  $\frac{2738\frac{1}{4}}{a}$  nmu ( $v - \frac{m^3}{M^3}V$ ) = 38075 mu -  $\frac{2738\frac{1}{4}}{5500}$  ( $68650 - \frac{(42)^3}{M^3}V$ ); & celui qu'éprouvera le second Vaisseau dont la largeur est M, fera =  $\frac{38075}{4}$   $\frac{M^2}{a}$  nmu -  $\frac{2738\frac{1}{4}}{5500}$  ( $68650 - \frac{(42)^3}{M^3}V$ ) = . . . .

 $\frac{M^{\frac{7}{3}} mu}{(42)^{\frac{2}{3}}} \left(38075 - \frac{2738^{\frac{1}{4}}}{5500} (68650 - \frac{(42)^{3}}{M^{3}} V)\right).$ 

(226.) Pour le Vaisseau de 70 canons, nous avons M = 48, V = 96500, donc le Moment qu'éprouvera ce Vaisseau sera  $= \frac{(8)^{\frac{7}{4}mu}}{(7)^{\frac{7}{4}}} \left(38075 - \frac{2738^{\frac{7}{4}}}{5500}\right) \left(68650 - (\frac{7}{8})^3 96500\right) = 57577 mu$ , quantité qui, divisée par la résistance latérale 4391 mu, qu'éprouve ce

146 EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. VIII.

Vaisseau, donne pour quotient 13 pieds ;; c'est ce dont le centre des résistances est plus à la poupe que le centre de gravité.

(227.) Dans la Frégate de 22 canons, on a M = 32, & V = 25170: donc le Moment dont elle éprouvera l'action, sera =  $\frac{(16)^{\frac{7}{4}}}{(21)^{\frac{7}{4}}}$  (38075  $-\frac{2738^{\frac{7}{4}}}{5500}$  (68650  $-(\frac{11}{16})^3$  25170)) = 12830 mu; cette quantité étant divisée par la résistance latérale qu'éprouve la Frégate laquelle est = 1426 mu, il vient au quotient 9 pieds, qui est la distance dont le centre des résistances est éloigné vers la poupe du centre de gravité.

(228.) Dans le Vaisseau à trois ponts, on a M = 51. & V = 128293: donc le Moment dont il éprouve l'action, sera = ...

 $\frac{(17)^{\frac{7}{2}}mu}{(14)^{\frac{2}{2}}}$  (38075 —  $\frac{2738^{\frac{1}{4}}}{5500}$  (68650 —  $(\frac{14}{17})^3$  128293)) = 78071mu; quantité qui, divisée par la résistance latérale qu'éprouve ce Vaisseau, laquelle est = 5769 mu, donne pour quotient 13 pieds ‡; c'est la distance dont le centre des résistances est plus à la poupe que le centre de gravité.

### CHAPITRE VIII.

Des Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement de rotation autour d'un axe horisontal; mouvement que les Marins appellent le Roulis, ou le Tangage.

(129.) Les Moments qu'éprouve le Vaisseau, dans son mouvement de rotation, peuvent être dissérents, suivant l'axe horisontal sur lequel on suppose que ce mouvement s'exécute; mais nous les réduirons, comme nous l'avons sait ci-devant, à deux cas, l'un où l'axe autour duquel se sait le mouvement, est supposé mené de la poupe à la proue; & cette rotation est ce que les Marins appellent le Roulis: & l'autre dont l'axe est perpendiculaire au premier qui est ce qu'ils appellent le Tangage. Mais les Moments produits par l'un & l'autre mouvement, doivent se déduire des principes généraux que nous avons établis, quoique M. Bouguer, (Traité du Navire, Liv. II, Sed. III, Chap. 3, §. 5.), ait regardé ces deux mouvements comme sort dissérents l'un de l'autre, & cela pour n'avoir pas considéré cet objet avec toute l'attention qu'il exige, comme on le verra dans son lieu. DES MOMENTS QU'ÉPROUVE LE VAISSEAU. 14

(230.) Les Moments qu'éprouve un corps dont les deux moitiés sont égales & semblables, & qui tourne sur un axe horisontal, font ( Tome I, Art. 922.) = ......  $\frac{3mV}{dt} \int cx^{\frac{1}{3}} dx \left( (k-x)^{1} \int in \lambda \int in \eta + 2 y (k-x) co \int \eta + \frac{y^{1} co \int \eta^{2}}{\int in \lambda \int in \eta} \right). La$ premiere quantité  $cx^{\frac{1}{2}}dx (k-x)^2 \int \ln \lambda \int \ln n$ , est (177.) \* = ...  $x^{\frac{1}{2}}fg(k-x)^2 = k^2x^{\frac{1}{2}}fg + 2kx^{\frac{1}{2}}fg + fgx^{\frac{1}{2}}$ . Pour réduire la seconde  $2 cx^{\frac{1}{2}} dxy (k-x) cofn$ , nous avons 1 : cofn (finus de NML):: dx (ML): NL = dx cof n; quantité que nous avons représentée par h, (197.): donc cette quantité sera =  $2 cx^{\frac{1}{2}} hyk - 2 cx^{\frac{1}{2}} hy$ . Introduisant dans la troisieme  $\frac{ex^2 dx y^2 \cos^2 x^2}{\int \ln x \cdot \int \ln x}$ , la valeur h de  $dx \cos^2 x$ , elle fe change en  $\frac{c \pi^{\frac{1}{2}} h \gamma^{\frac{1}{2}} \cos f}{\int f n \lambda \cdot f \ln n}$ : & puisque o  $f i n \lambda = f$ , (177.), on aura  $fin \lambda = \frac{f}{c}$ , &  $\frac{cof}{fin} = \frac{h}{g}$ : donc cette troisseme quantité sera  $\frac{e^2x^2h^2y^2}{fg}$ : & ainsi les Moments qu'éprouve le Vaisseau seront exprimés par  $\int (k^2 f g x^{\frac{1}{2}} - 2 k f g x^{\frac{1}{4}} + f g x^{\frac{1}{4}} + 2 c k h y x^{\frac{1}{4}} - 2 c h y x^{\frac{1}{4}} + \frac{e^2 h^2 y^2 x^{\frac{1}{4}}}{f g}).$ (23 1.) Nous avons déjà trouvé la plus grande partie de ces quantités pour le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple. Commençant donc par les roulis, ou par les actions laterales, on aura (180.).  $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 4494$ : & comme k eft (165 & 166.), = 18 - 13  $\frac{1}{2}$  =  $4^{\frac{19}{4}}$ , on aura  $k^2 \int fgx^{\frac{1}{4}} = 103183$ . On a pareillement (197.),  $\int fgx^{\frac{1}{4}} = 103183$ \*43471,4: donc 2  $k \iint gx^{\frac{1}{2}} = 416661$ . Pour trouver maintenant  $\iint gx^{\frac{1}{2}} =$ Ifgx .x, on multipliera chacune des valeurs de Ifgx qui correfpondent aux espaces compris entre deux lignes d'eau (197.), par la valeur correspondante de x, & l'on aura

 $\frac{\int fgx^{\frac{1}{4}} \cdot x}{1213,8} \cdot \frac{31}{10} = 2549$   $5157,6 \cdot \frac{16}{10} = 28882^{\frac{1}{2}}$   $9746,1 \cdot \frac{91}{10} = 88689^{\frac{1}{4}}$   $13041,0 \cdot \frac{116}{10} = 164316^{\frac{1}{4}}$   $14312,9 \cdot \frac{159}{10} = 230437^{\frac{1}{4}}$ Somme. 514875 = 1a quantité  $\int fgx^{\frac{1}{4}}$ .

PLANC, L.

<sup>\*</sup> Car, d'après l'Article cité, cfin n=f, & dx fin n=g.
TOME II.

## 148 EXAMEN MARITIME, Liv. II. Chap. VIII.

La quantité  $fchx^{\frac{1}{2}}y$  est (201.) = 46338 : donc  $2kfchx^{\frac{1}{2}}y$ =444072. Pour trouver  $fchyx^{\frac{1}{2}} = fchx^{\frac{1}{2}}y$ , x, nous multiplierons chacune des valeurs de  $fchx^{\frac{1}{2}}y$ , qui correspondent aux espaces compris entre deux lignes d'eau, par la valeur correspondante de x, & l'on aura

$$\begin{array}{rcl}
fchx^{\frac{1}{2}}y \cdot x & = fchyx^{\frac{1}{2}} \\
4812 & \frac{21}{10} & = 10105 \\
9610 & \frac{16}{10} & = 53816 \\
12381 & \frac{91}{10} & = 112667 \\
13435 & \frac{216}{10} & = 169281 \\
6100 & \frac{161}{10} & = 98210
\end{array}$$

Somme.  $\frac{444079}{444079} = 1a$  quantité schyx = donc 2 schyx = 888158.

(232.) Enfin, pour trouver la valeur de  $\int \frac{c^2h^2y^2x^{\frac{1}{2}}}{fg}$ , qui est la seule de ces quantités que nous n'ayons pas encore calculée, il est nécessaire d'avoir recours aux Tables des Art. 179 & 201, où nous avons exprimé les valeurs des produits fg & chy: on quarrera les derniers, & ensuite mettant en ordre, dans un autre Table, tant les fg que les quarrés  $c^2h^2y^2$ , comme on le voit dans la suivante, on en déduira les quotients  $\frac{c^2h^2y^2}{fg}$ , qui correspondent aux espaces compris entre deux lignes d'eau; prenant ensuite les sommes des colonnes verticales, on multipliera chacune d'elles par la valeur correspon-

dance de x<sup>‡</sup>, (180.), & les produits seront......

$$\frac{\int \frac{c^4h^2y^2}{fg} \cdot x^{\frac{1}{8}} = \int \frac{c^4h^2y^2x^{\frac{1}{2}}}{fg}}{26461 \cdot \frac{1}{3} \cdot \frac{1}{2}} = \frac{34615}{34615}$$

$$43297 \frac{11}{12} \cdot \frac{23}{10} = 99585$$

$$55000 \frac{1}{6} \cdot \frac{71}{24} = 162709$$

$$64859 \frac{1}{6} \cdot \frac{7}{3} = 227007$$

$$22432 \frac{17}{10} \cdot \frac{127}{31} = 89031$$
Somme.
$$612947 = 12 \text{ quantite} \int \frac{c^4h^2y^2x^{\frac{1}{2}}}{fg}$$

DES MOMENTS QU'ÉPROUVE LE VAISSEAU. 149

TABLE des Produits fg,  $c^2h^2y^2$ , & des quotients  $\frac{c^2h^3y^2}{fg}$  dans les moments latéraux.

	Entre les lignes d'eau.					
Entre	I. & 2.	2°. & 3°.	3°. & 4°	4°. & 5°.	5°. & Quille.	
Couples.	$fg \mid c^2h^2y^2 \mid \frac{h^2y^2}{fg}$	$fg = \left  c^2 h^2 y^2 \right  \frac{c^2 h^2 y^2}{fg}$	$fg \left[ c^2 h^2 y^2 \right] \frac{c^2 h^2 \gamma^2}{fg}$	$fg = \frac{e^2h^2y^2}{fg} \frac{(e^2h^2y^2)}{fg}$	$\int g \left  e^2 h^2 y^2 \right  \frac{e^2 h^2 y^2}{fg}$	
IV & XXI	13.10 232.0 667. 5 18. 3 22500.0 1232. 9 120. 4 30800.0 1514. 9 23. 0 28730.0 1249. 1 23.11 25600.0 1070. 5 23.11 25787.0 1086. 1 23.11 26163.0 1394. 5 17. 6 19367.0 1106. 6 23.11 25600.0 1070. 23. 4 24859.0 1065. 23. 0 27363.0 1189 23. 0 29987.c 1303. 22. 9 31892.c 1401.1	13. 4 3491 261.10 15. 1 24858 1648. 0 17. 6 50662 2909. 0 19. 3 56922 2957. 0 20. 9 54096 2607. 0 21. 7 53515 2479. 5 22. 6 57041 2646. 3 22. 8 51718 2281. 8 7 22. 8 51718 2281. 8 7 22. 6 54634 2428. 3 4 21. 0 53130 2530. 0 8 21. c 56763 2703. 0 9 20. 5 51984 2505. 3 20. 6 46728 2279. 5	17. 6   5650   322.10   14. 2   43428   3065. 6   16.10   64093   3807. 6   18. 3   70313   3852. 9   19. 0   67470   3551. 0   19.10   67167   3386. 7   20. 1   70313   3501. 1   20.11   64516   3084. 5   15. 5   47378   3073. 2   20. 4   63924   3143.10   20. 1   61939   3084. 1   19. 3   71556   3717. 2   18. 5   69608   3779. 7   17. 8   69608   3940. 1   16. 4   64093   3924. 1	12. 4 12656 1023. 6 11. 8 36258 3107. 9 12. 0 54483 4540. 3 14. 0 68121 4865. 9 15. 4 82369 5371.11 16. 2 87715 5425. 8 16. 9 88457 5281. 0 12. 4 65862 5340. 2 16. 9 83955 5012. 1 15.11 84875 5332. 5 15.11 75763 4760. 0 15. 2 66564 4388.10 12. 0 54522 4543. 6 10. 0 40267 4026. 8	15. 4 3 0. 2 17. 1 500 29. 3 10. 6 3220 306. 8 7. 7 6986 921. 3 7. 7 11972 1578. 9 4. 4 16271 2214. 3 7. 2 18861 2631. 9 7. 2 19975 2787. 2 5. 2 15129 2928. 2 7. 2 18861 2631. 9 7. 9 17777 2258. 4 8. 3 14400 1745. 6	
21 & 24 24 & 27 27 & 30 30 & 33 & Etambo	21.11 33267.0 1517.1 17. 0 19878.0 2934. 14. 1 17945.0 1972.	9 19. 0 32882 1730 8 1 15. 5 26541 1721. 7 0 14. 6 9120 622. 1	17. c 8680 510. 7	17. 1 6304 369. 0 19. 4 1411 73. 0 22. 5 141 6. 4	21. 6 91 4. 3 23.11 9 0. 4	
mmes	26401.	4 43297.11	55000. 2	64859. 2	21432-11	

(233.) Il est nécessaire d'ajouter aux six quantités trouvées, les Moments qui proviennent de l'épaisseur des bordages, de la quille, de l'étambot, du gouvernail, de l'étrave, & du taille-mer.

La première quantité  $\int k^2 f g x^{\frac{1}{2}} = 103183$ , augmente en vertu de l'épaisseur des bordages, dans la raison  $x^{\frac{1}{2}}$ , ou (181.) dans celle de  $\left(\frac{35}{2}\right)^{\frac{1}{2}}$  à  $\left(\frac{35}{2} + \frac{1}{3}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; c'est-à-dire, dans la raison de 1 à 1 +  $\frac{1}{35} + \frac{1}{35.210}$ \*; de sorte que l'augmentation est 2948 + 14 = 2962 : donc, en tenant compte de l'augmentation produite par l'épaisseur du bordage la quantité  $\int k^2 f g x^{\frac{1}{2}}$  deviendra = 106145.

La seconde quantité  $2k \int fgx^{\frac{3}{2}} = 41660t$ , augmente comme  $x^{\frac{1}{2}}$ , ou dans la raison de 1 à  $1 + \frac{1}{21} + \frac{1}{21.70}$ ; ainsi, l'augmentation est = 19638 + 283 = 20121: donc la quantité  $2k \int fgx^{\frac{1}{2}}$  devient = ... 436722, en tenant compte de l'augmentation produite par l'épaisfeur du bordage.

<sup>\*</sup> Voyez les Notes des Articles 187 & 200; car ces calculs sont analogues à ceux qu'on y a développés, excepté qu'ici l'Auteur calcule trois termes de la série au lieu de deux.

150 EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. VIII.

La troisseme quantité  $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 514875$  augmente comme  $x^{\frac{1}{2}}$ , ou dans la raison de 1 à  $1 + \frac{1}{15} + \frac{1}{15042}$ ; ainsi, l'augmentation est = 34323 + 817 = 35140: donc en tenant compte de l'augmentation produite par l'épaisseur du bordage, on a  $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 550015$ .

La quatrieme quantité  $2 k \int chx^{\frac{1}{2}}y = 444072$ , augmente comme  $x^{\frac{2}{3}}y$ , à cause que h est comme x; c'est-à-dire, qu'ayant d'abord augmenté comme  $x^{\frac{1}{3}}$ , les résultats augmentent comme y, ou, ce qui revient au même, elle augmente d'abord dans la raison de  $1 + \frac{1}{3} + \frac{1}{35 \cdot 210}$ , & ensuite dans celle de  $1 + \frac{1}{3} + \frac{1}{42}$ ; de sorte que la premiere augmentation est = 12748, & la seconde = 10573 + 303: donc la quantité  $2 k \int chx^{\frac{1}{3}}y = 467696$ , en tenant compte de l'augmentation produite par l'épaisseur du bordage.

La cinquieme quantité  $2 \text{ fchyx}^{\frac{1}{2}} = 888158$ , augmente comme  $x^{\frac{1}{2}}$  & comme y, ou d'abord dans la raison de  $1 \text{ à } 1 + \frac{1}{21} + \frac{1}{21\cdot 70}$ , & ensuite dans celle de  $1 \text{ à } 1 + \frac{1}{42}$ . La premiere augmentation est = 42897, & la seconde = 21147 + 1020: donc en tenant compte de l'augmentation produite par l'épaisseur du bordage, la quantité

Enfin la sixieme quantité  $\int \frac{c^3h^3v^2x^{\frac{1}{2}}}{f_B^2} = 612947$ , augmente comme  $x^{\frac{1}{2}}$ , & comme  $y^2$ , ou d'abord dans la raison de  $x^{\frac{1}{2}}$  in  $x^{\frac{1}{2}}$ , & ensuite dans celle de  $x^{\frac{1}{2}}$  augmentation est donc =  $x^{\frac{1}{2}}$  in  $x^{$ 

 $\int \frac{c^{1}h^{2}v^{1}x^{\frac{1}{2}}}{fg} = 660926.$ 

Prenant maintenant la fomme de ces six nouvelles quantités, nous aurons, pour ce qui concerne le corps du Navire avec son bordage,  $\int (k^2 f g x^{\frac{1}{4}} - 2k f g x^{\frac{1}{2}} + f g x^{\frac{1}{2}} + 2ckhyx^{\frac{1}{4}} - 2chyx^{\frac{1}{4}} + \frac{c^4h^2y^2x^{\frac{1}{4}}}{fg}) = 394838,$   $\& \frac{1}{2}m^V \int (k^2 f g x^{\frac{1}{4}} - 2k f g x^{\frac{1}{4}} + f g x^{\frac{1}{4}} + 2ckhyx^{\frac{1}{4}} - 2chyx^{\frac{1}{4}} + \frac{c^4h^2y^2x^{\frac{1}{4}}}{fg}) = \frac{197419 \ mV}{fg}$ 

(134) Pour ce qui concerne la quille, nous avons (182.),  $fgx^{\frac{1}{2}} = 560 \frac{1}{6}$ , & (199.), x = 19: donc ayant  $k = 4\frac{19}{14}$ , on aura

 $k^2 - 1 kx + x^2 = (14\frac{1}{14})^2 = 201\frac{1}{14}$ , &  $4 \int f g x^{\frac{1}{2}} (k - x)^2 = 560\frac{1}{6} \cdot 201\frac{1}{14} = 113083$ . Les autres quantités sont nulles, à cause de h = 0; donc pour ce qui concerne la quille, les Moments seront  $= \frac{113083 \text{ mV}}{dt}$ .

(135.) L'étambot & le gouvernail, réunis, étant supposés former un trapese vertical, ont leur dissérencielle de résistance (182.), =  $\frac{1}{4}mu\left(e+\frac{fx}{a}\right)x^{\frac{1}{2}}dx$ , & son Moment sera (Tome I, Art. 922.) =  $\frac{mV}{2ai}\int (k-x)^{2}\left(e+\frac{fx}{a}\right)x^{\frac{1}{2}}dx$ ; en intégrant cette quantité, on aura  $\frac{mV}{2di}\left(\frac{1}{3}k^{2}ex^{\frac{1}{3}}+\frac{2k^{2}fx^{\frac{1}{3}}}{5a}-\frac{4}{3}kex^{\frac{1}{3}}-\frac{4kfx^{\frac{7}{3}}}{7a}+\frac{7}{7}ex^{\frac{7}{3}}+\frac{2fx^{\frac{7}{3}}}{9a}\right)$ : ou, en faifant (182.) x=a, e=3, f=5, a=2i, ce Moment sera =  $\frac{mV}{2di}\left(4k^{2}-\frac{184}{35}k\left(2i\right)+\frac{124}{63}\left(2i\right)^{2}\right)\left(2i\right)^{\frac{1}{3}}=20738\frac{mV}{di}$ . Les autres quantités s'évanouissent, à cause de h=0.

quantités s'évanouissent également, à cause de h=0.

(237.) Prenant maintenant la somme des quatre quantités 197419+113083 + 20738 + 21633 = 352873, on aura la totalité des Moments que le Vaisseau de 60 canons éprouve dans le roulis =  $35^2873 \cdot \frac{mV}{dt}$ .

vire seroit plus calé de la quantité n, nous scavons que chacune des valeurs déjà trouvées, doit être à chacune des valeurs nouvelles qui doivent en résulter, (187.) comme  $\left(\frac{107}{6}\right)^{\frac{1}{6}}$  est à  $\left(\frac{107}{6}+n\right)^{\frac{1}{2}}$ , q exprimant un nombre quelconque, ou le numérateur de l'exposant quelconque qu'auroient les quantités; ou, comme l'unité est à  $1+\frac{1}{4}q\left(\frac{6n}{107}\right)+\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{6n}{107}\right)^2+\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{6n}{107}\right)^3+\cdots$   $\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{q-4}{6}\right)\left(\frac{q-6}{8}\right)\left(\frac{6n}{107}\right)^4+\mathcal{E}c.$ , ou en faisant  $n=\frac{1}{4}$ , qui est la quantité dont nous supposons le Vaisseau plus calé, ainsi que nous l'avons fait dans les Chapitres précédents, comme l'unité est à  $1+\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{q-4}{6}\right)\left(\frac{q-4}{6}\right)\left(\frac{3}{107}\right)^2+\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{q-4}{6}\right)\left(\frac{3}{107}\right)^3+\cdots$   $\frac{1}{4}q\left(\frac{q-2}{4}\right)\left(\frac{q-4}{6}\right)\left(\frac{3}{107}\right)^4+\mathcal{E}c.$ 

(239) La premiere quantité  $k^2 \int fgx^{\frac{1}{2}} = 106145$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{3}{2}}$ : donc q = 3, & cette valeur sera à la nouvelle qui en résultera, comme 1 est à  $1 + \frac{9}{214} + \frac{9\cdot3}{214\cdot428}$ ; & par conséquent cette nouvelle valeur est = 106145 + 4464 + 31 = 110640.

La seconde quantité  $1 \text{ k} \int fgx^{\frac{1}{2}} = 436722$ , augmente dans la raifon de  $x^{\frac{1}{2}}$ : donc q = 5, & cette valeur sera à la nouvelle, comme 1 est à  $1 + \frac{15}{214} + \frac{15 \cdot 3 \cdot 3}{214 \cdot 428} + \frac{15 \cdot 9 \cdot 3}{214 \cdot 428 \cdot 642}$ . Partant cette nouvelle valeur est = 436722 + 30611 + 643 + 3 = 467979.

La troisieme quantité  $\int fgx^{\frac{1}{2}} = 550015$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{1}{2}}$ : donc q = 7, & cette valeur sera à la nouvelle, comme 1 est à  $1 + \frac{21}{214} + \frac{21.5.3}{214.428} + \frac{21.15.33}{214.428.642} + \frac{21.15.9.3}{214.428.642.856}$ ; par conséquent cette nouvelle valeur sera = 550015 + 53937 + 1892 + 26 + 6 = 605906.

La quatrieme quantité  $2k f ch x^{\frac{1}{2}} y = 467696$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{1}{2}}$ : donc q = 3, & cette valeur sera à la nouvelle, comme, 1 est à  $1 + \frac{9}{214} + \frac{9 \cdot 3}{214 \cdot 428}$ ; d'où l'on conclud que cette nouvelle valeur sera = 467696 + 19670 + 138 = 487504.

La cinquieme quantité  $2 f chy x^{\frac{1}{2}} = 953222$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{1}{2}}$ : donc q = 5, & cette valeur sera à la nouvelle, comme 1 est à  $1 + \frac{15}{214} + \frac{15.9}{214428} + \frac{15.9.3}{214428.642}$ : partant, cette nouvelle valeur est = 953222 + 66814 + 1405 + 7 = 1021448.

La sixieme quantité  $\int \frac{c^2h^2y^2x^{\frac{1}{6}}}{fg} = 660926$ , augmente dans la raifon de  $x^{\frac{1}{6}}$ : donc q = 3, & cette valeur sera à la nouvelle, comme
1 est à  $1 + \frac{9}{214} + \frac{9 \cdot 3}{214 \cdot 428}$ : partant, cette nouvelle valeur sera =
660926 + 27796 + 195 = 688917.

Pour la quille, la quantité  $\frac{1}{2} \int fgx^{\frac{1}{4}} = 560 \frac{1}{6}$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{1}{4}}$ : donc q = 1, & cette valeur sera à la nouvelle, comme 1 est  $1 + \frac{3}{214}$ ; par conséquent, cette nouvelle valeur est = 568.

La quantité  $(k-x)^2 = (4\frac{19}{14} - 19)^2 = 201\frac{11}{14}$ , augmente dans la raison de  $(4\frac{19}{14} - 19)^2$  à  $(4\frac{19}{14} - 19\frac{1}{2})^2$ ; donc elle sera mainte-

nant = 215 ; par conséquent, le Moment de la quille sera =

568.215 = 122593.

Pour l'étambot & le gouvernail, réunis, la premiere quantité  $2k^2(21)^{\frac{1}{2}} = 4456$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{1}{2}}$ : donc q = 3, & elle sera à la nouvelle dans celle de l'unité à  $1 + \frac{9}{214} + \frac{9\cdot 3}{214\cdot 428}$ ; par conséquent, cette valeur nouvelle sera maintenant = 4456 + 187 + 7 = 4644.

La feconde quantité  $(\frac{92}{35})k$   $(21)^{\frac{1}{2}} = 25440$ , augmente dans la raifon de  $x^{\frac{7}{4}}$ , ou à cause de q = 5, dans la raison de l'unité à  $1 + \frac{15}{214} + \frac{15.9}{214.428} + \frac{15.93}{214.428.642}$ : elle sera donc maintenant = 25440 + 1783 + 38 + 0 = 27261.

La troisieme quantité  $\frac{62}{63}(21)^{\frac{7}{4}} = 41766$ , augmente dans la raison de  $x^{\frac{7}{4}}$ , ou à cause de q = 7, dans la raison de l'unité à  $1 + \frac{21}{214} + \frac{21.15}{214428} + \frac{21.15.9}{214428.642} + \frac{21.15.9.3}{214.428.642.856}$ : par conséquent, cette quantité tera maintenant = 41766 + 4099 + 144 + 2 + 0 = 46011.

Prenant maintenant la somme de ces trois quantités, la totalité des Moments qui résultent de l'étambot & du gouvernail, réunis,

fera = 14106.

Pour l'étrave & le taille-mer, joints ensemble, les trois quantités 3595, 17697, & 26945, augmentent dans la même raison que celles qui leur correspondent à l'étambot: donc elles seront maintenant 3747, 18963, & 29684, lesquelles jointes ensemble, sont 14468. La totalité des moments, le Navire étant calé de 6 pouces de plus, sera donc (110640 — 467979 + 605906 + 487504 — 1021448 + 688917 + 122593 + 14106 + 14468) m<sup>V</sup>/<sub>dt</sub> = ...

(240.) En procédant de la même maniere, on calculera les Moments qui résultent du mouvement de rotation du Navire sur un axe horisontal perpendiculaire au premier, qui est le mouvement que les Marins appellent le Tangage; & on pourra également calculer les mêmes Moments pour d'autres Navires semblables. Nous nous dispenserons cependant d'entrer dans le détail de tous ces calculs qui nous

<sup>\*</sup> Il y a quelques-uns de ces résultats numériques qui sont médiocrement exacts; mais comme l'erreur est petite, & que ces calculs ne peuvent servir que d'exemple, & tiennnent d'ailleurs à d'autres parties que nous n'avons pu corriger (179. Note.), nous laissons encore ceux-ci tels qu'ils se trouvent dans l'Original.

EXAMEN MARITIME, Liv. II, Chap. IX.

meneroient trop loin, parce que ces Moments different très-peu de ceux qu'on a déjà calculés (206.), pour la stabilité, ou la force du Vaisseau pour porter la voile dans le sens de sa longueur, en supposant la vîtesse u = 0, lesquels Moments nous avons trouvés = 7851843 m sin  $\Delta$ : de sorte que, sans craindre de tomber dans une erreur considérable, on peut prendre, pour les recherches dont nous avons besoin, l'expression 7851843  $\frac{mV}{dt}$  pour celle de ces Moments. Une détermination plus précise ne pouvant servir qu'à trouver le temps de la durée des balancements du tangage, & non pour nous faire connoître les Moments d'inertie que le Vaisseau éprouve dans ce balancement, ce qui est l'unique objet que nous ayons en vue, seroit supersu de nous arrêter davantage sur ce point.

#### CHAPITRE IX.

Des Moments dont les parties du Vaisseau éprouvent l'action, & qui le font Arquer \*.

(241.) ON a déjà vu ( Tome I, 262), que, pour qu'un corps submergé dans un fluide en repos, demeure sans mouvement, ou sans aucune action verticale, il faut que son poids soit égal à celui du volume de fluide qu'il déplace. Nous avons conclu de ce principe (105.), que, pour que la masse totale du Vaisseau soit stottante sur l'eau sans se submerger plus ou moins, il faut que son poids soit égal à celui du volume du fluide qu'il déplaceroit. En raisonnant de la même maniere pour chaque partie, chaque section, ou chaque espace comprisentre les contours d'un, de deux, ou d'un plus grand nombre de couples, il est évident que, pour que les actions qui s'exercent sur chacune de ces parries, considérée séparément, soient détruites, il saut que le poids de chaque section, ou couple, avec le poids qu'on met dessus, soit égal à celui du volume d'eau que chaque couple, ou section, doit déplacer; c'està-dire que, pour que la partie du corps du Navire renfermée entre les couples o & 3, par exemple, ou entre deux autres couples quelconques, ne soit soumise à l'action d'aucune sorce qui tende à la mouvoir, ou à la tirer de la situation dans laquelle

<sup>\*</sup> En Espagnol Quebranto.

elle se trouve par rapport au reste du Navire, il est nécessaire que le poids de cette partie, c'est-à-dire, le poids des bois & des sers qui entrent dans sa composition, avec le poids de la partie de la charge qu'elle rensermé, soit égal au poids du volume de fluide qu'elle doit déplacer. Ces deux poids n'étant pas égaux, l'excès du plus grand sur le plus petit agit dans la direction du premier, pour mouvoir cette partie du Navire, ou pour la tirer de l'état où elle se trouve par rapport aux autres; & cette sorce n'étant pas détruite, doit être soutenue par la résissance des sibres du Navire ( Tome I, 208); c'est-à-dire, par la résissance des pieces de bois qui composent le corps du Navire, & sont, par leur réunion, qu'il peut être considéré comme

une seule piece, ou comme un seul levier.

(242.) De cette sorte, si tous les couples, ou toutes les parties du Vaisseau étoient chargées d'un poids égal, comme elles le sont à peu près, lorsque le corps du Vaisseau est entiérement vuide, attendu que tous les couples contiennent à, très peu près, la même quantité de bois; car si les couples du milieu ont plus de largeur, en récompense, ceux des extrêmités sont plus élevés; si, dis-je, toutes les parties étoient également pesantes, il s'ensuivroit que pour qu'il ne demeurât aucune force dont l'action dût être vaincue, ou supportée, par la résistance du bois, il seroit nécessaire que les volumes du fluide que déplacent ces parties, fussent pareillement égaux. Mais dans le fait, les espaces, ou les volumes, qu'occupent les couples dans leur contour, vont en diminuant, à mesure qu'ils s'éloignent dayantage du maître couple, & déplacent par conséquent un moindre volume d'eau; donc aussi à mesure que les couples s'éloignent davantage du maître couple, la force qui doit soutenir le poids qui agit sur eux, va en diminuant.

Supposons que les ordonnées o B, 3D, 6 E, &c., & IIIF, VIG, &c., de la courbe ABC, expriment les amplitudes des sections, ou les aires des couples o B; 3D, 6 E, &c., & IIIF, VIG, &c., qui sont submergées dans le fluide; ces mêmes aires, ou ordonnées, représenteront, parce qu'on a dit, les forces avec lesquelles le fluide les soutient, ou les pousse vers le haut. Si en même temps une autre ligne, droite ou courbe, HI, termine les ordonnées o K, 3L, 6M, &c. & IIIN, VIO, &c., & que ces ordonnées teprésentent les poids qui agissent sur les mêmes points, ou sur les mêmes sections; il est clair que les droites KB, LD, ME, &c., & NF, OG, &c. représenteront les forces restantes avec lesquelles les mêmes points, ou sections, sont poussés vers le haut; & les droites AH, PQ, &c., & RS, IC, &c. marqueront celles avec lesquelles les sections correstome II.

Digitized by Google

PLANC, VIII.

pondantes sont poussées vers le bas: de sorte qu'il arrive de là que; quoique l'aire totale ABC soit égale à l'aire AHIC, attendu que le poids total du Vaisseau est égal au poids du volume de fluide qu'il déplace, cependant les parties TBV du milieu du Vaisseau sont excessivement poussées vers le haut, tandis que celles TAH, VIC des extrêmités, sont poussées vers le bas avec un excès de force semblable.

F:c. 37.

d'un levier AB, qui seroit tiré vers le haut par dissérents poids C, D, E, tandis que d'autres poids d'une pésanteur égale F, G, H, I, K, L, &c., le tirent vers le bas. Car quoique le levier doive demeurer sans mouvement, attendu que les sorces positives sont égales aux négatives; cependant les sorces en I,K,L doivent être soutenues par la résissance des sibres du même levier (Tome 1, 208.), les sorces des extrêmités tendant évidemment à le saire plier : &c en esset elles doivent lui donner une courbure plus ou moins grande, selon l'excès de leur action sur la résissance des sibres.

F10. 36.

(244.) Supposons maintenant que la partie de la proue du Navire qui est submergée dans le fluide, soit formée par la révolution d'une demi-ellipse BGVC; & la partie submergée de la poupe par la révolution d'une parabole BTA, afin de nous approcher davantage de la vraie figure du Vaisseau, dont le volume est moindre à la poupe qu'à la prone. Supposons aussi que b soit la longueur de l'un quelconque des corps formés par la révolution de ces courbes; a la plus grande profondeur au milieu; x l'une quelconque des autres profondeurs; & y l'une quelconque des longueurs comptées depuis le milieu. Cela posé, l'équation à l'ellipse sera \*x2=b2-y2\*, d'où l'on tire  $x = \frac{a}{b}(b^2 - y^2)^{\frac{1}{2}}$ : mais en exprimant par cla circonférence du cercle dont le rayon est l'unité, on aura  $\frac{1}{4}cx^2 = \frac{ca^2}{4b^2}(b^2 - y^2)$ pour l'expression d'une section quelconque faite perpendiculairement à la quille dans le demi-ellipsoide de la prove; & la quantité mca (b'-y') ydy, sera l'expression du Moment d'une dissérencielle quelconque du même demi-ellipsorde. L'intégrale de cette différencielle, scavoir,  $\frac{mca^2}{4b^2}(\frac{1}{4}b^2y^2-\frac{1}{4}y^4)$ , ou  $\frac{1}{16}mca^2b^2$ , en sustant y=b, exprimera le moment avec lequel l'avant du Vaisseau sera poussé vers le

<sup>\*</sup> Voyez la Troisieme Partie du Cours de Mathématiques, de M. Bezont, Article 307; = est ici l'ordonnée, & y l'abscisse comptée du centre.

DES MOMENTS QUI FONT ARQUER LE VAISSEAU. 157 haut par le fluide, m exprimant la densité du même fluide. Nous avons, en même temps,  $\frac{mca^2}{4b^2}(b^2-y^2)$  dy pour l'expression du poids d'une différencielle du même demi - ellipsorde ; & l'intégrale  $\frac{mca^2}{4b^2}(b^2y-\frac{1}{3}y^3)$ , ou  $\frac{1}{6}mca^2b$  est l'expression de son poids total. En supposant ce poids distribué également dans toute la longueur b\*. on aura imea'dy pour le poids, ou l'action vers le bas, que supporte chaque différencielle, & le moment qu'elle éprouve en vertu de ce poids, sera =  $\frac{1}{2}mca^2ydy$ ; quantité dont l'intégrale  $\frac{1}{2}mca^2y^2$ , ou  $\frac{1}{2}mca^2b^2$ fera le moment total. Ainsi  $\frac{1}{13}mca^2b^2 - \frac{1}{16}mca^2b^2 = \frac{1}{16}mca^2b^2$ , est le Moment avec lequel le demi-ellipsoïde est poussé vers le bas, en vertu de ces deux actions; & si l'on divise ce moment par le poids \( \frac{1}{6} mca^2 \) du demi-ellipsoide, le quotient b exprimera la distance du milieu du Vaisseau au centre de gravité du demi - ellipsoide, c'est-à-dire, au point où le poids total imcab, étant supposé réuni, produiroit le même effet, & agiroit de la même maniere : de sorte que si B est l'origine du demi-ellipsoïde, & si l'on prend  $ZX=\frac{1}{2}.0C^{**}$ , l'action sera la même que si tout le poids ¿mcab du demi - ellipsoide étoit réuni dans le point X.

(145.) L'équation de la parabole de poupe est  $\frac{b^3}{4}(a-x)=y^2***$ , d'où l'on tire  $x=\frac{a}{b^2}(b^2-y^2)$ . Une section du solide formé par la révolution de cette courbe, sera donc  $=\frac{1}{4}cx^2=\frac{ca^2}{4b^4}(b^2-y^2)^2$ ; &  $\frac{mea^2}{4b^4}(b^2-y^2)^2ydy$  fera le Moment que produit une différencielle quelconque, dont l'intégrale  $\frac{mca^2}{4b^4}(\frac{1}{4}b^4y^2-\frac{1}{4}b^2y^4+\frac{1}{4}y^6)$ , ou  $\frac{1}{44}mca^2b^2$ , en faisant y=b, exprimera le Moment total avec lequel le demi-paraboloïde sera poussé vers le haut. (Le Moment résultant avec lequel le même paraboloïde est poussé vers le bas, sera donc  $\frac{1}{44}mca^2b^2-\frac{1}{44}mca^2b^2=\frac{1}{44}mca^2b^2$ ) \*\*\*\*\*.

Gette distribution égale du poids de l'ellipsoïde dans tous les points de sa longueur, est fondée sur ce que les couples, ou les sections rensermées par le contour des couples du Vaisseau, ont sensiblement le même poids, & sont, par conséquent, une même portion du poids total; c'estadire, que si l'on divise la portion de la proue en huit parties égales, par exemple, chacune pe-sera la huitieme partie du poids total. Ceci a déjà été expliqué en partie dans l'Article 242.

<sup>\*\*</sup> On trouve, dans l'original,  $ZX = \frac{1}{8}, 3C$ ; mais c'est, sans doute, une saute d'impression; car si B est l'origine de l'ellipsoïde, b = 0 C.

<sup>\*\*\*</sup> Car on voit que OB est l'axe de la parabole; Ao l'axe de révolution; que y & b sont, par conséquent, des ordonnées, dont A-x & a sont les abscisses; & que le parametre est  $\frac{bb}{a}$ , puisqu'il est égal au quotient du quarré d'une ordonnée divisée par l'abscisse correspondante. Voy. l'Ouvrage cité, ibid. 356.

pensons même que c'est une faute de copisse, ou d'impression. Ce n'est pas une faute d'analyse; cas

Le poids d'une différencielle de ce corps est pareillement  $\frac{mca^2}{4b^4}(b^2-y^2)^2dy$ , dont l'intégrale  $\frac{mca^2}{4b^4}$  ( $b^4y - \frac{1}{1}b^2y^3 + \frac{1}{1}y^4$ ), ou  $\frac{2mca^4b}{15}$ , en faisant y = b, est le poids total du demi-paraboloïde; & miasbi est le Moment toral qui agit vers le bas : de sorte que le Moment résultant des deux actions fera =  $\frac{1}{15} mca^2b^2 - \frac{1}{15} mca^2b^2 = \frac{1}{15} mca^2b^2$ . Divisant cette quantité par le poids total : mcab, il vient au quotient 16, qui est la distance ZY, dont le point Y est éloigné du milieu, ou de l'origine du paraboloïde; & ce point est tel que si tout le poids : mcaib y étoit réuni, il en résulteroit le même esset. Maintenant, comme les deux Moments résultants doivent être égaux, pour qu'il y ait équilibre dans le Vaisseau, en faisant la longueur de la partie de la poupe = B, nous aurons  $\frac{1}{40}$  mca<sup>2</sup>B<sup>2</sup> =  $\frac{1}{43}$  mca<sup>2</sup>b<sup>2</sup>, ou B: b::  $\sqrt{5}$ :  $\sqrt{6}$ \*, ou à très-peu-près comme 12 est à 13. Si donc e exprime la longueur du Vaisseau, on aura 41 e pour la longueur du demi-paraboloïde de la poupe, & ile pour celle du demi-ellipsorde de la proue. La ligne ZY fera par conséquent  $=\frac{18}{16}=\frac{18}{16}=\frac{18}{16}$ ; ZX fera  $=\frac{13}{16}$ e. 16 doc, & YX=100 e. Dans le Vaisseau de 60 canons qui nous sert d'exemple, la longueur étant de 152 pieds, nous aurons YZ = 13pieds 8 pouces  $\frac{4}{33}$ ; & ZX=9 pieds 10 pouces  $\frac{14}{33}$ .

(246) Comme le Vaisseau pese 43750 quintaux (112.), si l'on divise ce nombre dans la raison de YZ à ZX, ou de 18 à 13 \*\*, le poids qui correspondra en Y sera = 18346 quintaux  $\frac{1}{34}$ , & celui qui correspondra en X, sera = 25403 quintaux  $\frac{7}{14}$ : ensorte que l'effet produit sur le Vaisseau sera le même que si ces poids 18346  $\frac{24}{34}$  & 25403  $\frac{7}{31}$  étoient placés en Y & en X, & agissoient dans la direction de leur pesanteur, tandis qu'une autre puissance équivalente à un poids de 43750 quintaux, & placée dans la verticale qui passe par Z, agiroit, au contraire, de bas en haut. On voit donc que

l'Auteur ne fait aucun usage de cette expression dans le reste du Chapitre. Nous aurions même supprimé cet endroit, si nous ne nous étions imposé la loi de ne point altérer le texte original.

<sup>\*</sup> Il y a furement une faute en cet endroit. L'équation  $\frac{1}{40}$   $mca^2B^2 = \frac{1}{40}mca^2b^2$ , devient  $\frac{1}{4}B^2 = \frac{1}{6}b^2$ , en divifant par  $\frac{1}{8}mca^2$ : donc  $6B^2 = 5b^2$ ; ce qui donne  $B:b: \frac{1}{2}\sqrt{5}: \sqrt{6}$ , & non:  $\frac{1}{2}\sqrt{6}: \sqrt{5}$ , comme on le trouve dans l'original. On a corrigé les résultats numeriques des différences qui proviennent de cette faute.

<sup>\*\*</sup> Il y a encore ici une méprife qui n'est pas même la suite de celle que nous avons sait remarquer dans la Note de l'Article précédent. C'est bien dans le rapport de YZ à ZX qu'il saut partager le poids du Vaisseu, puisque Z est le point d'équilibre, mais ce rapport n'est point celui de 13 à 12, comme le dit l'Auteur. Suivant ses propres déterminations, ce rapport seroit celui de 39 à 24, ou de 13 à 8. Mais, d'après nos corrections, ce rapport est celui de 18 à 13; car YZ=  $\frac{36}{400}e$ , &  $ZX = \frac{25}{400}e$ ; quantités qui sont l'une à l'autre dans le rapport de 18 à 13. Nous avons encore corrigé les résultats numériques des différences qui proviennent de cette saute.

DES MOMENTS QUI FONT ARQUER LE VAISSRAU. 150 ces poids, ou ces forces, tendent à rompre le Vaisseau, c'est-à dire. à lui abaisser les extrêmités de poupe & de proue, tandis qu'il est comme suspendu dans son milieu en Z, ou que son milieu est fortement poussé vers le haut, comme on l'observe en effet dans la pratique. Chacun des Moments avec lesquels agissent les poids en Y & en X, fera 25403 $\frac{7}{11}$ .13, ou 18346 $\frac{1}{11}$ .18 \* = 330242, & l'action de cette force énorme n'est supportée que par la résistance des fibres des bois qui entrent dans la construction du corps du Vaisseau par leur union, par leur liaison, & par la force des fers avec lesquels on les fortifie, & avec lesquels les différentes pieces sont saisies. Lorsque tout l'ouvrage n'est pas exécuté, dans toutes ses parties, avec la solidité & les proportions qui conviennent, la plus soible partie cede, & le Vaisseau se courbe vers le bas; c'est ce qu'on appelle un Vaisseau Arqué, ou Cassé, parce qu'alors il n'est pas dans fon état naturel.

(247.) A mesure que les extrêmités du Vaisseau s'abaissent, leur volume qui entre dans le fluide augmente; & comme le volume total déplacé demeure constant, il s'ensuit que le corps du Vaisseau s'éleve vers le milieu, & qu'en conséquence la poussée du fluide qui agit dans ce point diminue, de même que les forces qui agissent pour faire baisser les extrêmités. Cet esset continue d'avoir lieu jusqu'à ce que les parties du corps du Vaisseau puissent soutenir l'essort des Moments restants, en leur opposant une résistance qui leur soit égale.

(248.) La foiblesse ou la force de ces parties peut dépendre de deux causes principales: l'une de la qualité du bois, ou de l'intensité de ses sibres; & l'autre de l'union intime des pieces les unes avec les autres, & de leur disposition, qui doit être telle qu'il n'y ait pas de jeu, ou de mouvement, entre elles. Pour examiner l'effet de la premiere de ces causes, nous pouvons considérer le Vaisseau, c'est-à-dire, ses côtés & ses ponts, comme étant tout d'une piece du même bois; car on voit que, dans cette supposition, on sait entiérement abstraction de l'effet de la seconde cause; & par conséquent

<sup>\*</sup> Il n'est pas aisé de concevoir pourquoi l'Auteur exprime ainsi les Moments des poids qui agissent en Y & en Z; cela nous paroît même tout à-fait vicieux. En estet, les distances 18 & 13, (ou 13 & 12, suivant l'original), ne sont que les distances relatives de ces poids au plan des Moments qui passe par Z, & non leurs distances absolues. Or, ce sont ces dernieres qu'il convient d'employer pour avoir les vrais Moments. Si nos réslexions sont justes, ces Moments seront exprimés par  $(25403\frac{7}{3})$  XZ, ou par  $(18346\frac{34}{3})$  YZ; mais XZ = 9 P. to  $P = \frac{14}{3}$  & YZ = 13 P. 8 P.  $\frac{49}{3}$  (245,): donc ces Moments seront  $(25403\frac{7}{3})$  (9 P. to  $P = \frac{14}{3}$ ), ou  $(18346\frac{3}{3})$  (13 P. 8  $P = \frac{49}{35})$  = 250984. Nous avons laissé cet article, dans le texte, suivant l'esprit des calculs de l'Auteur. Le Moment qu'il donne est 273000; mais cette différence n'est qu'en partie une erreur de calcul, elle vient aussi a comme on vient de le voir, de la maniere dont l'Auteur a considéré les Moments.

PLANC. VIII.

l'effet sera alors le même dans le Vaisseau que dans le levier, que nous avons considéré, (Tome I, Art. 208.): ainsi, les fibres de la partie supérieure du bois s'allongent, & celles de la partie inférieure se compriment & se raccourcissent; & c'est dans cet esset que consiste la force avec laquelle les bois agissent. J'ai trouvé, par des expériences répétées, que j'ai pratiquées moi-même, qu'une petite solive de bois de chêne très-dur \*, d'un pouce en quarré, fixée horisontalement & solidement à un pilier, supporte à très-peu près' un poids de 2 quintaux placé à la distance d'un pied du point d'appui. Le Moment, dans ce cas, est donc = 1; & si nous nous servons de la formule du même Art. 208 ( Tome I.), qui est f=  $\overline{KA^2+ka^2}$ ; formule dans laquelle f exprime l'intensité de la force des fibres du bois,  $p\pi$  le Moment, &  $KA^2$  de même que  $ka^2$ , le produit de l'aire A2, ou a2, de la piece de bois, par la distance K, ou k, de l'axe sur lequel se fait la rotation, au centre de gravité desdites aires; on aura, d'après les expériences dont nous venons de parler,  $p\pi = 2$ ,  $KA^2 = \frac{1}{12} \cdot \frac{1}{12} \cdot \frac{1}{12}$ , &  $ka^2 = \frac{1}{12} \cdot \frac{1$ - ; ; en supposant l'axe de rotation au milieu de la piece : par conséquent, l'intensité des sibres sera  $f = \frac{2}{11 \cdot 11 \cdot 11} = 13824$ . On voit aisément que la même formule  $f = \frac{p^*}{KA^2 + ka^2}$ , donnera le Moment que peut supporter une autre piece quelconque, comme le côté. on le pont d'un Vaisseau, car f étant = 13824 =  $\frac{P^*}{KA^1+ka^2}$ , on aura  $p\pi = 13824$  ( $KA^2 + ka^2$ ). Supposons que ABCD, soit le côté d'un Vaisseau qui ait 30 pieds de hauteur; & supposons que E soir le centre sur lequel la rotation doit se faire, nous aurons K = k = 7 pieds  $\frac{1}{2}$ ; & comme l'épaisseur des bordages est de 4 pouces, ou  $\frac{1}{3}$  de pied, on aura  $A^2 = a^2 = \frac{1}{3}$ . 15 : & par conséquent  $p\pi =$ 13824 (7.15.74) = 1036800; Moment énorme, & qui est beaucoup de fois plus grand que celui 330242 \*\*, qui tend à produire la rupture du Vaisseau: de sorte que dans cette supposition la résissance d'un seul côté seroit beaucoup plus que suffisante pour empêcher la rupture du Vaisseau.

(249.) Mais ces résultats viennent de la supposition que l'axe

<sup>\*</sup> Ce chène, que les Espagnols appellent Roble, est de l'espece la plus dure, c'est l'espece que les Latins appelloient Robur. (Quercus cum longo pediculo. Bauh. Pin. 420. Quercus Robur. Linn. Spec. Plant. 1414). Suivant quelques Naturalistes, le Roble est un llex, ou Chêne vert, de l'epece du Suber (Yeuse, ou Liege.

\*\* D'après la Note de l'Article 146, ce moment est seulement de 250984. On voit que l'Antent en considérant ici. la résistance du chés du Visione en sous se chés suive de l'Après se propins se chés suive de l'Après se chés se chés se chés suive de l'Après se chés suive de l'Après se chés suive se chés se chés

D'après la Note de l'Article 146, ce moment est seulement de 250984. On voit que l'Anteur, en considérant ici la résistance du côté du Vaisseau, ne si ppose ce côté que de l'épaisseur du bordage, abstraction faite des membres. En esset, cette épaisseur seroit bien sufficiente, si le sôté pouvoit être ainsi d'une seule piece.

fus lequel se sait la rotation, est au centre de la piece: Supposons-le maintenant dans la situation la moins avantageuse; c'est-àdire, dans son extrêmité inférieure, (Tome I, 218.) \*, & nous
aurons, dans les expériences saites sur notre petite solive de chêne  $f = \frac{2}{\frac{1}{13} \cdot \frac{1}{14} \cdot \frac{1}{14}} = 6912: & par conséquent, pour un côté du Navire <math>p\pi = 6912$  ( $\frac{1}{1} \cdot 30.15$ ) = 1036800; Moment égal au précédent. Ainsi, de quelque maniere qu'on suppose que la rupture se soit
saite dans la solive de l'expérience, on trouve toujours le même
Moment pour le côté du Vaisseau; Moment qui excede toujours
beaucoup celui qui tend à rompre le Vaisseau; par conséquent,
ce dernier ne peut produire la rupture du Vaisseau, principalement
si l'on considere encore la résistance qu'oppose son autre côté, ainsi
que celle des ponts, qui, chacun en particulier, opposent des résistances énormes (a).

(250.) Quoique les Moments qui tendent à rompre le Vaisseau soient incapables d'opérer cette rupture, ils ne peuvent cependant manquer de produire une petite courbure, ou un Arc léger; car les sibres des bois cédent à la moindre sorce, & pour cela il n'est pas nécessaire qu'il s'ensuive aucune rupture. Pour peu que les sibres du bois cédent dans chacun de leurs points, la longueur du Vaisseau est si grande, qu'il peut, & même qu'il doit arriver que le résultat soit très-considérable pris dans la totalité. Si le Navire largue seulement de 2 pouces dans son milieu, c'est-à-dire, si la quantité dont toutes ses sibres ont changé leur situation, produit en total un Arc seulement de 2 pouces dans le milieu; les extrêmités du Navire s'abaisseront d'un pied, attendu qu'elles sont à peu

près six sois plus éloignées de l'axe de rotation.

(251.) Si, malgré l'énorme puissance que les bois opposent à leur rupture, il n'est pas possible d'empêcher entiérement les Vaisseaux

ftageuse, il veut parler de celle qui produit la moindre valeur de f.

(a) M. Bouguer (Traisé du Navire, page 152.) prétend qu'on devroit faire les ponts horifontaux, pour empêcher le Vaisseau d'Arquer; mais en considérant bien ceci, on verra que la réfishance des sibres des bois de des surs, qui entrent dans la construction d'un pont, dans son milieu,

par exemple, ne dépend aucunement de la figure du pont.

<sup>\*|</sup>L'Auteur pourroit paroîteici en contradiction avec la conséquence de l'Art. 218, Tome I; car il dit, dans cet endroit, que plus l'axe sera éloigné de celui qui divise la base en deux parties égales, plus le levier sera capable de résistance; mais avec un peu d'attention, on verra que cette contradiction n'est qu'apparente. En esset, le résultat qu'il obtient ici pour le Moment qui peut faire rompre le côté du Vaisseu, paroît dépendre en partie de la valeur de f, qu'il a déduite de l'expérience. Mais cette valeur-est d'autant moindre que l'axe autour duquel on peut supposer que la rupture s'est faite, est plus éloigné du centre (Arcicle 218, Tome I.). donc il paroît qu'on auroit substitué la valéur de f la plus avantageuse pour l'augmentation du Moment; c'est ce qui détermine l'Auteur à cherchet la valeur de f' le moins avantageuse. Ainsi, quand il parle de la situation la moins avantageuse, il veut parler de celle qui produit la moindre valeur de f.

de s'Arquer, on doit encore craindre davantage cet effet de la seconde cause que nous avons indiquée, c'est-à-dire, du jeu que les pieces qui entrent dans la construction peuvent avoir entr'elles; car quoique les Constructeurs fassent leur possible pour que les Vaisseaux fortent de leurs mains dans un état d'union & de solidité parfaite, cependant, soit parce que les bois se desséchent après la construction, soit parce que les fers cédent aux efforts qu'ils soutiennent, il en résulte toujours quelque relâchement, quelque désaut d'union, lequel, quoique peu sensible dans chacune des parties, ne laisse pas de devenir très-sensible dans le tout \*.

 Rien ne prouve plus complettement cette théorie, que les observations suivantes, faites en 1781, sur les Vaisseaux l'Argonaute & le Brave, construits dans les Formes de Rochefort, le jour

qu'on les mit à l'eau. Le but de ces observations étoit de déterminer quelle étoit la partie du Vaisseau qui flottoit la premiere. Pour cela, on prit à volonté un point sur l'étrave du Vaisseau, un sur les côtés, correspondant au maître couple, & un autre sur l'étambot. On s'est ensuite procuré hors du Vaisseau deux points dans le même allignement que chacun de ces trois points. Trois Observateurs étoient placés de maniere que chacun pouvoit obterver & faire connoître aux deux autres, par des fignes conve-

aus, le changement arrivé dans les points de fon allignement.

Les circonstances faisoient craindre que la marée dont on devoit se servir pour mettre l'Argonaute à l'eau, ne produisit pas affez d'eau dans le Bassin. L'Ingénieur chargé de cette construction sçachant, par expérience, que l'arriere du Vaisseau étoit la partie qui flottoit la derniere, dans le dessein de hâter cet instant, plaça, dans cette partie, un chapelet de 40 tonneaux de pieces à l'eau, vuides, pour tenir compte du vuide que les Façons y occasionnent. Cet expédient reussit, même au de-là de ses espérances, puisque le Vaisseau flotta une heure plutôt qu'on n'avoit lieu de l'espérer. Voici le résultat de l'observation saite sur le Vaisseau l'Argonauce.

Le milieu flottoit de près de 5 pouces, lorsque l'avant commença à le faire, & l'avant s'éleva d'environ 2 pouces, & le milieu à peu près également, avant que l'arriere vint à flot.

M. Haran, Ingénieur, Constructeur ordinaire dans le Département, ayant eu connoissance de ce résultat, chercha à diminuer ce mouvement des parties dans le Vaisseau le Brave, qu'on devois tirer du Bassin le lendemain. Pour cela, il lui mit 36 tonneaux de pieces vuides de plus qu'à l'Argonaure; & plaça sur l'avant 50 à 60 tonneaux de lest. Voici le résultat de cette observation.

Le milieu flottoit d'un peu plus de 4 pouces, lorsque l'arriere commença à s'élever, & l'un & l'autre de ces deux points s'éleverent d'environ 2 pouces 6 lignes, avant que l'avant commençat à

Nous tenons ces résultats de M. Clément, Prosesseur de Mathématiques aux Ecoles de la Marine, à Rochefort, qui étoit présent à ces expériences; faisons quelques réflexions à leur sujet. On observera, 1°. que la quille de ces Vaisseaux avoit une tonture de quelques pouces, c'est-àdire, que les deux extrémités étoient un peu relevées; mais cet ufage ne nous paroît nullement propre à empêcher le Vaisseau de s'Arquer : car les Moments qui tendent à produire cet effet, ainsi que ceux qui proviennent de la rélissance des fibres de la quille, n'ont aucun rapport avec sa figure.

la quille ne peut ensuite devenir droite qu'aux dépens de la liaison du Vaisseau.

2°. Que ces Vaisseaux étoient établis sur leurs tins, dans une situation horisontale, s'ils avoient été établis avec leur différence de tirant d'eau étant vuides, ayant bien déterminé d'avance leur déplacement, & leur fituation d'équilibre, les expériences eussent encore été plus conclusates ; car alors on eût observé tout l'Arc qui provient de la différence entre la poussée de l'eau sur les différentes tranches du Vaisseau, & le poids des memes tranches. En esset, la quille étant placée horisontalement, & le Vaisseau étant construit pour tirer plus d'eau de l'arriere, un des premiers effets de la poussée de l'eau doit être d'élever l'avant, & alors le Moment de cette poussée tend à donner au Vaisseau un mouvement de rotation sur l'angle de l'arriere de la quille; ainsi ce Moment tend à Arquer le Vaisseau en sens contraire, ou à lui donner un faux dre En conséquence, il nous Semble évident que l'Arca du paroitre moindre qu'il n'eot été li chaque Vaisseau avoir été établi 

DES MOMERTS QUI FONT ARQUER LE VAISSEAU. 163 . (251.) On pour donc empêcher, en grande partie, que les Vaisseaux ne s'Arquent, en en joignant toutes les pieces avec le plus grand soin, en les fortifiant le plus qu'il est possible dans toutes leurs parties, & en les construisant d'un bois sec, qui, par sa sermeté, soit capable d'une grande résistance. Avec toutes ces précautions on pourra prévenir, & même éviter le mouvement qu'il y a le plus souvent entre les pieces qui les composent. Il est certain que le principal remede qu'on puisse apporter à ce dangereux inconvénient, doit consister dans la figure & la grandeur du Vaisseau, parce que, comme nous l'avons vu, les Moments d'où résulte le mai, en dépendent absolument. Les deux distances, YZ & ZX sont proportionnelles à la longueur du Vaisseau (244 & 245); donc plus cette longueur sera grande, plus le Vaisseau sera susceptible de s'Arquer. Pareillement, ces distances seront encore d'autant plus grandes, à proportion que le volume renfermé par le contour de chaque couple diminuera plus considérablement à l'égard de celui que renferme le maître couple; ou, comme s'expriment les Marins, à proportion que le Vaisseau quira plus de Façons, qu'il sera plus pincé, ou que les courbes BTA, BVC, seront moins pleines à leure extrêmités; car, comme on l'a vu, pour avoir supposé B.TA une parabole, & BVC une ellipse, il en a résulté  $YZ = \frac{36}{400} \cdot AC$ , &  $ZX = \frac{26}{400} \cdot AC$ . On peut également prévenir cet accident, en ayant soin de ne pas charger beaucoup les extrêmités du Vaisseau, ou en rassemblant tous les poids le plus vers le milieu qu'il fera possible; car, avec ces attentions,

dans les Formes, avec sa disserence de tirant-d'eau; mais le Vaisseau une sois à stot, il aum sans doute pris peu à peu l'Arc naturel qui répond à la résistance des pieces qui entrent dans sa construction, & à seur siaison; mais l'expérience étant alors sinie, il n'est plus possible d'avoir exactement la valeur de cet arc.

3°. Les extrémités du Vaiffeau ayant, comme nous l'avons vu dans le texte, une propension à s'abaisse, il nous paroît qu'il convient de les alléger le plus qu'il est possible: ainsi dans la seconde expérience ci-dessis, il eut beaucoup mieux convenu d'asséger l'avant par ain chapelet de pieces vuides, comme on avoit sait à l'arrière, que d'y mettre du lest, qui

cût été mieux placé au maître couple.

Ces observations nous donnent encore sieu de remarquer que M. Bouguer s'est trompé, en disant (Traité du Navire, page 78.) qu'il convient de construire les Vaisseaux dans les Bassins, pour les empêcher d'Arquer. Les Bassins sont sont sort commodes pour les radoubs des Vaisseaux, mais ne nous paroissent nullement présérables aux calles pour produire l'effet dont il s'agit; & au contraire, d'après une analyse exacte des Moments des forces qui agissent dans cette circonstance, on seroit tenté de donner la présérence aux calles.

dans cette circonstance, on seroit tenté de donner la présérence aux calles.

Oc voit donc qu'il est de la plus grande importance de s'occuper des liaisons des Vaisseaux, & sur tout des grands. L'att de la charpente des Vaisseaux n'est certainement pas
encore rendu à sa persection. Ce sujet, ainsi que le problème dont nous avons parlé dans la
Note de l'Article 80, est hien digne de fixer l'attention du Gouvernement, & de faire le

Sujer de quelques uns des prix proposés par les Académies.

on diminuera les Moments, ou, ce qui revient au même, les distances YZ & ZX.

(253). Enfin, on doit observer que le calcul que nous avons exposé ci-dessus, est pour le cas où le Vaisseau est chargé, ou calé, jusqu'à la ligne d'eau dans laquelle il navigue; lorsqu'il est déchargé, il s'éleve davantage, & à proportion les pleins des extrêmités, lesquels sont destinés à les sourenir, sont beaucoup moindres; par conséquent le Vaisseau, dans cet état, ayant ses extrêmités moins sou-

tenues, il doit en résulter un Arc beaucoup plus grand.

(254.) On ne doit pas limiter cette théorie à la seule action dans le fens de la longueur du Vaisseau; car il y a un effet tout semblable d'un côté à l'autre, lequel mérite bien d'être considéré, sur-tout dans les Vaisseaux de guerre, qui ont sur leurs côtés le poids énorme de leur artillerie, points où le soutien du fluide est nul : le Vaisseau doit donc s'ouvrir en vertu de cette action, & il s'ouvre effectivement, comme on le voit; aux coutures des bordages des ponts, particuliérement à celles des bordages qui joignent les côtés du Vaisseau. M. Bouguer, dans son Traite du Navire (Liv. I, Sect. III, Chap. II) a cru que le contraire pouvoit arriver, & il apporte pour exemple ce qui arrive à une tasse de la figure d'une gondole, lorsqu'on tâche de la plier suivant sa longueur; mais ce cas n'est pas précisément ce qui arrive au Vaisseau: en pliant la gondole, elle se comprime ou se resserre latéralement; au contraire, dans le Vaisseau, le poids de l'artillerie, placée aux extrêmités, agit verticalement vers le bas, & en opposition à l'action du fluide dans le milieu qui agit vers le haut, tend évidemment à l'ouvrir. Mais ce n'est pas encore cela qui produit le plus grand effet; car les moments verticaux avec lesquels agit Tartillerie, étant puissamment soutenus par les couples qui sont aussi verticaux, & qui ont une force énorme, détruisent presqu'entièrement ces moments, & ne leur permettent que très-peu d'effet.

(255.) Les Moments d'inertie qui résultent des roulis du Vaisseau. sont ceux qui produisent les effets les plus dangereux. Si nous les considérons décomposés en moments verticaux & en moments horisontaux, on voit que les premiers seront soutenus par les couples. comme nous l'avons dit précédemment, & il n'en peut résulter un grand inconvénient. Mais il en est autrement des Moments horifontaux, ce sont les courbes seules, les baux, les clous & les gournables avec lesquelles on lie le côté, qui en supportent l'action. & ils sont d'autant plus considérables, que l'artillerie est plus élevée au-dessus du centre de gravité, autour duquel le Vaisseau se balance, Car si l'on suppose que P désigne le poids d'une piece de canon,

DES MOMENTS QUI FONT ARQUER LE VAISSEAU. 165 & a la hauteur verticale de son centre de gravité au-dessus de celui du Vaisseau, a'P' sera la mesure du moment latéral avec lequel elle agit contre le côté du Vaisseau. Dans le Vaisseau de 60 canons. on a, pour ce qui concerne la batterie basse, a = 91, & pour la batterie haute, a=16 ; ainsi, un canon de 18, dont le poids. joint à célui de son affut, est de 49 quintaux, étant placé à la premiere batterie, produira un moment de 4422 ; & le canon de 12, dont le poids est de 39 quintaux, étant placé à la batterie haute, produira un Moment de 10617 1: d'où l'on voit l'énorme supériorité de l'action de l'artillerie haute sur celle de la basse, & le grand défaut de proportion dans la maniere de la répartir : car, dans cette disposition, le second pont doit supporter un effort plus que double de celui du premier, quoique cependant il soit beaucoup plus foible. Ceux qui, dans un Vaisseau de 80 canons, emploient deux batteries de pieces de 24, au lieu de deux batteries, l'une de 36, & l'autre de 18, agissent encore d'une maniere beaucoup plus absurde: car, pour la premiere batterie, on a a=11, & pour la seconde, a = 18 \frac{1}{2}; ainsi, le Moment du canon de 36 de la premiere batterie = (11)2.79 = 9559, & celui du canon de 18 de la seconde.  $= (18 \pm)^{1}.49 = 16770 \pm 3$ ; & non contents de cette énorme différence d'action que souffre le second pont, ils voudroient encore l'augmenter, en portant celle de ce second pont jusqu'à (184). 19= 20192 4, par la substitution de la piece de 24, & en diminuant celle que souffre le premier pont, qui se trouve par-là réduite à (11)2.59= 7139. L'ordre & la mison exigent que le travail soit distribué à proportion des forces qui doivent le supporter; & ces forces sont ici la résistance des bois, principalement celle des bordages, des illoires & sur-tout des courbes qui lient les ponts au côté du Vaisseau. Supposons que l'épaisseur des pleces du pont inférieur soit à celle des pieces du pont supérieur comme 6 est à 5, & que leur largeur suive aussi la même proportion; à cause que lessforces sont comme les cubes de ces dimensions (Tome I,212, Note, & Tome II, 113, Note), il est clair que la force des pieces du premier pont sera à celle des pieces du second, comme 216 est à 125. Appellant donc P le poids du canon de la premiere batterie. & p celui du canon de la seconde, on devroit avoir. pour le Vaisseau de 60 canons,  $(9\frac{1}{2})^2P$ :  $(16\frac{1}{2})p$ :: 216: 125, & par conféquent  $p = \frac{11281\frac{1}{2}}{58800}$  P: de forte que le poids du canon de la batterie haute ne devroit pas même être la cinquieme partie de celui du canon de la batterie basse, pour garder la proportion qu'il convient d'observer entre le travail des deux ponts, & les résistances dont ils sont

susceptibles; & quand même le canon de la batterie basse seroit de 24, & celui de la batterie haute seulement de 4 lesecond pont étane. chargé de ce dernier canon, travailleroit encore plus que le premier, chargé de l'autre. De tout cela on doit conclure que les Marins doivent tâcher d'alléger le plus qu'il est possible le poids des secondes batteries, & que les Constructeurs doivent augmenter la résistance du second pont, en augmentant la force des courbes, des clous & des gournables qui les lient; en un mot, en employant tous les moyens qui sont à leur disposition. Dans le cas où ce second pont seroit capable d'une résistance égale à celle du premier, le poids des canons de leurs batteries ne devroit être qu'en raison inverse des quarrés de leurs élévations au-dessus du centre de gravité du Vaisseau; c'est-àdire, dans le Vaisseau de 60 canons, comme (16 +)2 est à (9 +)2, ou à peu près, comme 3 est à 1, : de sorte qu'en mettant du 24 à la batterie basse, il ne faudroit mettre que du 6 à la batterie haute; mais quand on mettroit du 8, le Vaisseau seroit moins satigué par deux batteries, l'une de 24, & l'autre de 8, que par les deux batteries de 18 & de 12 qu'on a coutume de lui donner (a) \*.

\* Comme la grosseur du calibre est une chose de la première importance, on pourroit mettre la première batterie en ser, & la seconde en bronze e qui distinueroit les Moments d'inertie. On pourroit peut-être aussi-rapprocher les pieces du centre de gravité du Vaisseau, en se menagement le moyen de ne point perdre du côté du temps pour les mettre en batterie lors d'un engagement. On pourroit même les tourner dans le sens de la longueur du Vaisseau, Toutes ces attentions diminueroient besucoup les Moments d'inertie, & prosongeroient plusqu'on ne pourroit le penser, le service des Vaisseaux. Mais cet arcangement pourroit peut-être soussire de grandes difficultés dans la pratique, sur-tout pour la deuxieme batterie qui est cependant la plus importante; attendu que le second pont est ordinairement fort embarrassé, & qu'il ne pourroit peut-être pas rester un espace sussificant pour la commodité du sérvice de

la Manœuvre. C'est aux Marins à décider sur ce point.

<sup>(</sup>a) M. Bouguer dans son Traité du Navire, (Liv. II, Sed. II, Chap. VI, page 284 jusqu'à 286), examine s'il convient mieux de donner à un Vaisseau de 70 canons deux batteries de 24, qu'une de 36 & l'autre de 18; & quoique son calcul consiste seulement dans la comparaison de la dissérence des simples Moments qu'éprouve tout le Vaisseau dans l'un & l'autre cas, & non dans celle des Moments d'inertie, qui sont lés plus sorts, il se détermine cependant en saveur des deux batteties de 36 & 18. Cette facon de penser auroit été encore beaucoup plus sondée, s'il eux considére la dissérence de Moments d'inertie qu'éprouve chaque pont en particulier; car ceux que soutient le second pont seroient dans le premier cas plus grands que ceux que soutient le premier pont, en raison des quarrés de leurs distances au centre de gravité: de sorte que le second pont auroit à soutenir un effort plus de trois sois plus grand que celui qui soutiendroit le premier. Cette considération sait voit le danger qu'il y auroit à mettre en pratique l'expédient que propose le même Auteur, (page 332) pour empêcher la rupture des mâts; par ce moyen, on opérerois peut-être la rupture du Vaisseau, qui seroit, sans contredit, bien plus préjudiciable.



# LIVRE TROISIEME.

Des MACHINES qui servent à mettre le Vaisseau en mouvement & à le gouverner.

#### CHAPITRE PREMIER.

Des Voiles, & de la force avec laquelle le vent agit sur elles.

(256.) LES Voiles, comme nous l'avons dit (1.), sont des pieces de toile exposées à l'action du vent, dont elles transmettent l'impulsion au Navire. Elles ne peuvent se maintenir planes, à cause de leur flexibilité, quoiqu'on les étire de toutes parts avec de grandes forces. Elles doivent prendre une courbure dont la nature a fait le sujet des recherches de Jean Bernoulli dans sa Nouvelle Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux, Chap. XVI \*. Il suppose, dans ces recherches, que la rélistance des fluides est comme les quarres des vitesses; mais cette supposition, comme nous l'avons vu, ne convient point pour avoir la mesure de leur action effective. La théorie compliquée qui résulte de cette supposition, en ayant égard à la courbure des Voiles dans tous les calculs, a fait que tous les autres Auteurs ont supposé les Voiles planes; & Bernoulli lui-même n'a fait usage de cette courbure que pour déterminer la direction particuliere de la réfultante des forces, à l'action desquelles les Voiles sont exposées. En effet, la différence qui peut en résulter est petite; mais elle ne l'est pas tellement que nous puissions nous dispenser de donner sur ce sujet les connoissances convenables, d'autant plus qu'elles seront très-nécessaires à l'examen d'autres objets très-importants.

(257.) Nous supposerons, pour cela, qu'au lieu de l'air, ce soi un fluide non élassique, & de la même densité, qui agisse sur la Voile; car, par cette supposition, il est évident que l'un ou l'autre de ces fluides produira le même esset sur la Voile, & par conséquent nous pourrons nous servir de la formule 4 mc D<sup>2</sup>au sin  $\theta$ , ou

<sup>\*</sup> Johannis Bernoulli Opera omnia. Tomus ses undus.

tmu D's sac sin  $\theta$ , qui a été démontrée ( Tome I, 654.), & qui se réduit, suivant ce qu'on a dit ( Tome I, 734), à tmu D's sac sint; car cette formule exprime la force avec laquelle le stuide supposé agira sur la Voile; m désignant la densité de l'air, a une dissérencielle de la dimension verticale de la Voile, D la distance de la voile à la super-sicie supérieure du fluide, c l'amplitude, ou la largeur horisontale de la Voile, & l'angle que forme la direction du fluide avec cette dissérencielle. Ainsi, l'on voit que toute la dissiculté consiste à trou-

ver les valeurs de D, & de sac sin θ.

(258.) Pour déterminer la valeur de D, on se rappellera que nous avons déjà démontré ( Tome I, 551.) que les hauteurs sous lesquelles deux fluides de différente densité se font équilibre, sont réciproquement comme leurs densités. On sçait de plus, par les expériences des Physiciens, que la densité de l'air est de celle de l'eau de pluie, & que celle du mercure est 14 fois plus grande que celle de l'eau : donc, selon ces expériences, la denfité de l'air est à celle du mercure comme 1 est à 14000. Or la hauteur à laquelle se maintient le mercure dans le barometre simple sur le bord de la mer, est de 2 pieds : anglais : donc on aura 1 : 14000 :: 2 : D= 35000, c'est la hauteur du fluide que nous substituons à l'air. Supposons maintenant que m exprime la densité de l'eau de met, laquelle est à celle de l'eau de pluie, comme 1030 est à 1000, la densité de l'air sera exprimée par m ; c'est la quantité que nous devons substituer en place de m seul, que nous avons d'abord supposé représenter cette densité; ce qui donnera, pour l'expression de la force du vent sur la Voile, la quantité  $\frac{1}{4}muD^{\frac{1}{4}}$  sacsin  $\theta = \frac{1}{4}mu(35000)^{\frac{1}{4}}$  sacsin  $\theta = \frac{9}{200}mu$  sacsin  $\theta$ .

(259.) Cette détermination peut cependant paroître suspecte, en ce qu'elle dépend d'expériences physiques dont les résultats dépendent des dissérents appareils qu'on emploie; & nous ne sçavons pas encore avec certitude si les saits qu'elles présentent peuvent convenir à l'état de l'air sur le bord de la mer : ainsi, nous pouvons nous arrêter avec plus d'avantage à la méthode suivante. Par des expériences barométriques que j'ai saites au Pérou (Observaciones Astronomicas y Physicas, Liv. V, Ch. IV.\*), j'ai trouvé que, pour que le mercure du barometre baisse d'une ligne, il est nécessaire de s'élever de 86 pieds au-dessus du niveau de la mer : donc, en supposant le fluide d'une densité uniforme, sa hauteur totale sera d'autant de sois 86 pieds qu'il y a de lignes dans

<sup>\*</sup> Il y a une bonne traduction française de cet excellent Ouvrage de D. Georges Juan, imprimée à la suite de la relation de son Voyage au Pérou; ce qui forme 2 vol. in-4. A Paris, chez Jumbert, 1752.

les 2 pieds de la hauteur du barometre: » cette hauteur D sera donc=

» 30960; & cette quantité exprimera la densité du mercure, celle

» de l'air libre étant représentée par l'unité \*. Comme la densité de

» l'eau de pluie est : de celle du mercure, elle sera exprimée

» par 30960 , & celle de l'eau de mer par 30960 103 = 3096 103 . La force

» du vent sur la voile sera donc, d'après ces données, = . . .

\*  $\frac{\frac{1}{4}muD^{\frac{1}{4}}.140}{3096.103}$  fac fin  $\theta = \frac{35mu(30960)^{\frac{1}{2}}}{3096.103}$  fac fin  $\theta = \frac{6160}{318888}$  mu fac fin  $\theta$ .

(260.) On peut prendre, pour l'expression de cette force, la

(260.) On peut prendre, pour l'expression de cette sorce, la quantité πous sains, celle que nous avions trouvée précédemment, n'est que les de celle-ci. La derniere que nous venons de trouver est un peu plus petite; mais, pour la rapprocher davantage, il ne s'agit que de supposer qu'il faut élever le barometre seulement de 85 pieds au dessus du niveau de la mer, pour qu'il baisse d'une ligne, au lieu des 86 pieds qui ont sait le sondement de notre calcul \*\*.

"Cette hauteur D fera donc = 30960; ainsi l'on aura cette proportion, la densité de l'air est và celle du mercure : 2 \frac{1}{2}: 30960, ou :: 1: 12384 (Tome I, Art. 551.). La densité du mercure fera donc exprimée par 12384, celle de l'air libre étant représentée par l'unité. Comme la densité de l'eau de pluie est \frac{1}{14} de celle du mercure, elle sera exprimée par \frac{12384}{14}, & velle de l'eau de mer par \frac{12384 \cdot 103}{1400}. La densité de l'eau de mer étant donc représentée par  $m_s$  welle de l'air sera = \frac{1400.m}{12384.103}; c'est la quantité qu'il faut substituer pour m dans la formule,

prainfi la force du vent sur la voile sera, d'après ces données, =  $\frac{\frac{1}{4}mu D^{\frac{2}{3}} \cdot 1400}{12384 \cdot 103} \int_{ac fin} \theta = .,$ 

 $n\frac{350 mu (30960)^{\frac{1}{2}}}{12384.103} \int ac \sin \theta = \frac{61600}{1275552} mu \int ac \sin \theta n.$ 

<sup>\*</sup> On ne conçoit pas comment l'Auteur a pu conclure de l'expérience qu'il rapporte, que la denfité de l'air étant exprimée par l'unité, celle du mercure sera exprimée par 30960. Cette expérience
prouve seulement que la colonne d'air qui soutient le barometre à la hauteur de pieds 4 doit avoir
30960 pieds de hauteur, en la supposant d'une densité uniforme dans toute sa hauteur, & égale à
la densité de la colonne d'air de 86 pieds qui fait équilibre à une ligne de mercure. D'après la proposition que l'Auteur rappelle dans l'Article précèdent, & qui est démontrée, Tome I, Article
551, l'expérience dont il est ici question, sournit certe analogie; la densité de l'air est à celle du mercure comme 2 pieds 4 sont à 30960, ou comme l'unité est à 12384. Ainsi, pour que la densité du
mercure soit représentée par 30960, il saut que celle de l'air soit représentée par 2 ; ou si
celle-ci est exprimée par l'unité, celle du mercure doit être exprimée par 12384. Il est inutile d'avertir que le reste du calcul de cet Article portant sur un sondement aussi ruineux, ne peut être
d'aucun usage. Voici comme nous voudrions rétablir ce passage.

<sup>\*</sup> Ceci consieme bien l'erreur que nous avons remarquée dans la Note de l'Article précédent; cat le résultat de l'Auteur est à peu près in mu suc sin s, quantité qui est sort éloignée de insussaire l'auteur emploie le l'on ne pourroit se permettre de consondre l'une avec l'autre. Au reste, comme l'Auteur emploie par tout l'expression in mu suc sin s, les désauts de l'Article précédent n'ont aucune insluence sor le reste de l'Ouvrage.

FLANC, VIII.

(261.) Pour trouver l'intégrale  $\int ac fin \theta$ , nous avons besoin d'entrer dans l'examen de la courbure que le vent sait prendre à la Voile. Supposons, pour faciliter le calcul, que la Voile est une toile rectangulaire, dont deux côtés sont verticaux, & qu'arrêtée solidement par ces deux côtés, elle prenne horisontalement la courbure qui lui est naturelle, en vertu de la force du vent, & de son entiere flexibilité; c'est la nature de cette courbe que nous allons examiner.

F10.39.

1.

Soir donc ABC une section horisontale de la Voile, & DB la direction du vent qui la frappe : soit tiré la tangente BE perpendiculaire à cette direction : soit pris le point du contact B pour l'origine des abscisses; & soit compté les abscisses sur BD, & les ordonnées perpendiculairement à cette ligne, c'est-à-dire, paralleles à la tangente BE. Cela posé, prenant AF pour une différencielle constante de la courbe, que nous appellerons db, la perpendiculaire HF fera = dx, & la ligne HA = dy. La force perpendiculaire que le vent exercera sur cette différencielle AF = db, sera  $\frac{1}{20}$  mua dbsin  $\theta$ , a exprimant la hauteur de la Voile, & l'angle d'incidence, dont le finus est = dy : ainsi, l'expression de la force ci-dessus deviendra = muady. De plus, soit tiré, par les points A & F, les perpendiculaires AG, FG, à la courbe, lesquelles seront les rayons de sa développée. Or, si l'on suppose que IF perpendiculaire à AF exprime la force perpendiculaire du vent sur la différencielle AF, cette différencielle exprimera celle que fait la Voile fur quelque point tel que A; & comme cette force doit être constante, nous l'appellerons F: mais IF est à AF, comme AF est au rayon AG de la développée; ainsi, nous aurons db est à db.dy (rayon de la développée ) \*, comme  $\frac{1}{20}$  muady està  $F = \frac{1}{20}$  mua.  $\frac{dv^2}{4dx}$ ; d'où l'on tire  $\frac{dy^2}{ddx} = Q$ , en supposant  $\frac{F}{\frac{1}{2}mua} = Q$ ; ou  $db^2 - dx^2 = Q ddx$ . Pour débarrasser cette équation de dissérencielles, nous appellerons 7 l'arc. ou l'angle AEN que forme la tangente AE avec l'autre tangente

<sup>\*</sup> Pour trouver le rayon de la développée, reprenons la proportion IF: AF: AF: AG  $= \frac{AF^a}{IF} = \frac{db^a}{IF}; \& \text{ confidérons que dans le triangle } IAF \text{ on a } 1: AI \text{ ou } AF:: IAF: IF$ (à cause que l'angle IAF est infiniment petit), ou 1: db:: IAF: IF = db.  $IAF: donce AG = \frac{db}{IAF}$ . Cela posé, si l'on prend l'arc Ap = AF, & si l'on mene la ligne Nan, parallele à l'axe des l'abscisses, & la ligne pn parallele aux ordonnées, il est évident que la tangente AF étant le prolongement de l'arc infiniment petit Ap, l'angle IAH = I'angle Apn: mais IAF est l'excès de IAH sur FAH, il est donc aussi l'excès de Apn sur FAH, & par conséquent cet angle exprime la quantité dont l'angle de la courbe avec l'ordonnée

BE, & nous aurons  $dx = db \sin z$ , &  $ddx = db dz \cos z$ ; ce qui donne, en substituant,  $db^2 - db^2 \sin z^2 = Qdb dz \cos z$ , & par conséquent  $db = \frac{Qdz \cos z}{1 - \sin z^2} = \frac{Qdz}{\cos z}$ ;  $dx = \frac{Qdz \sin z}{\cos z}$ ; & dy = Qdz, d'où l'on tirera, en intégrant,  $x = Q \log \frac{1}{\cos z}$ , & y = Qz; expressions dont il résulte  $xz = y \log \frac{1}{\cos z}$  pour l'équation de la courbe, qui est, comme on voit, très-différente de celle de la Chaînette, que nous avons trouvée, Tome 1, Art. 41 de l'Appendice 1. La construction de cette équation, c'est-à-dire, la description de la courbe dont elle exprime la nature, est maintenant très-sacile; car, en prenant pour ordonnées les arcs z, les logarithmes hyperboliques de  $\frac{1}{\cos z}$ , seront les abscisses correspondantes.

augmente à chaque variation de l'abscisse; ainsi IAF est la différencielle de l'angle FAH, que nous nommerons q, ce qui donnera IAF = dq.

Pour trouver la valeur de dq, rappellons - nous que d fin q = dq cof q (Cours de Mathématiques de M. Beçout, Quatrieme Partie, Article 22); donc  $dq = \frac{d \sin q}{\omega f q}$ . Mais lettiangle reclangle FAH donne AF: FH, ou  $db: dx: 1: fin <math>q = \frac{dx}{db}$ . Pareillement, AF: AH, ou  $db: dy: 1: cof <math>q = \frac{dy}{db}$ . Différenciant donc la valeur de finus q, en regardant db comme conflante, ainsi qu'on doit le faire dans le cas présent, on aura d fin  $q = \frac{ddx}{db}$ , & par conséquent  $dq = \frac{ddx}{dy}$ . Substituant cette valeur de dq = IAF dans l'expression du rayon de la développée, on aura enfin  $AG = \frac{db.dy}{ddx}$ . On voit aisément que l'expression générale du rayon de la développée pour toutes les courbes dont les ordonnées sont paralleles, est . . .  $\frac{dv}{dx}$ ; expression qui prendra différentes formes, selon qu'on prendra dy, dx ou db d  $(\frac{dx}{db})$ 

comme constante, ou qu'on les considérera toutes trois comme variables.

# Il y a sans doute ici une erreur de calcul. L'intégrale de l'équation  $dx = \frac{Qdz \sin z}{cos z}$  n'est point  $x = Q \log \cos z$  comme le dit l'Auteur, mais  $= Q \log \frac{z}{cos z}$ . En effet  $d \log \frac{z}{cos z} = ...$   $d \log (\cos z)^{-1} = \frac{-(\cos z)^{-1} d \cos z}{1} = -(\cos z)^{-1} (-dz \sin z) = \frac{dz \sin z}{cos z}$ , (Cours de

Mathématiques de M. Bezout, Quatrieme Partie, Article 27.). Nous avons corrigé cette faute, qui n'a d'ailleurs aucune influence sur les abscisses de la vélaire.

Abscisses & Ordonnées pour la construction de la Vélaire.						
Arcs 3	Abscisses.	Odonnées.				
100	0,0153	0,1745 *				
20	0,0638	0,3490				
30	0,1437	0,5236				
40	0,2663	0,6981				
50	0,4415	0,8727				
60	0,6924	1,0472				
7° 8°	1,0717	1,2217				
	1,7488	1,3963				
90	infinie.	1,5708				

(262.) Puisqu'on a vu ci-dessus que y =  $Q\zeta$ , on aura  $Q = \frac{y}{\zeta} = \frac{F}{\frac{1}{2}mua}$ , &  $F = \frac{1}{2}\frac{muay}{\zeta}$ ; c'est l'expression de la force avec laquelle la voile agit, dans le sens de sa largeur \*\*, contre les puissances qui agissent pour la tenir roide.

(263.) La direction suivant laquelle agit la force totale de la Voile entiere, ou d'une de ses parties, ou d'une courbe comme AK, est la droite LO qui divise en deux

parties égales l'angle KOA, que forment les deux tangentes KO, AO: car la tension, ou l'action de la Voile, tant en K qu'en A, étant = F, si l'on forme le parallélogramme KOML, la diagonale LO sera en même temps l'expression & la direction de la force résultante des deux forces égales F, exprimées par KO, MO. Il suit de là que nous aurons sin LOM: sin LMO::  $F: \frac{F_{sin} LMO}{f_{in} LOM}$ ; c'est la valeur de la force qui agit sur la portion de courbe, ou de voile AK dans la direction LO, & lui donne la courbure qu'elle prend. Si donc nous appel·lons  $\varphi$  l'angle KOA que forment les deux tangentes, la force qui agit dans la direction LO, sur la portion de Voile KA, sera  $= \frac{1}{4} \frac{mauy \cdot 2cof}{4} \frac{1}{4} \varphi$  \*\*\*: ou, en nommant  $\varphi$  l'angle EAN que forme la portion de la voile dans le point A avec le vent, &  $\Pi$  l'angle OKP qu'elle forme à l'autre extrêmité K avec la même direction, on aura  $\chi = Arc$  (90°  $-\pi$ ), &  $\varphi = 180° - (\Pi - \pi)$ ; & par consé-

<sup>\*</sup> Le rayon étant = 1. L'arc de 1°=0,01745 (Bid. Deuxieme Partie, Ars. 293.), par conséquent étant = 10°, on a 7 = 0,1745.

Quant aux abscisses,  $\log \frac{1}{\cos \xi} = \log 1 - \log \cos \xi = 0 - \log \cos \xi = -\log \cos \xi$ . Or,  $\xi$  étant de 10°,  $\log \cos \xi = 9.99335$ , pour un rayon de 1000000000000 de parties : mais le rayon étant = 1, il faudroit diviser le cosinus naturel par 10000000000; ainsi il faut retrancher 10.00000 de son logarithme, pour avoir celui qui répond au rayon = 1, ce qui donnera 9.99335 — 10.00000 = — 0.00665 pour le logarithme de  $\cos \xi$ , pris dans les tables ordinaires. Multipliant douc ce logarithme par 2,3025 &c. (lb. Quatrieme Partie, Art. 113), on aura — 0,0153 pour le logarithme hyperbolique de  $\cos \xi$ , ou 0.0153 pour la valeur de —  $\log \cos \xi = \log \frac{\pi}{\cos \xi}$ .

<sup>\*\*</sup> En Espagnol , en fu Tiranter.

<sup>\*\*\*</sup> Car I : cos \(\frac{1}{2}\phi :: 2 \sin \frac{1}{2}\phi : \sin \phi : \sin \phi : \sin \frac{1}{2}\phi : \sin \phi \quad \text{(Cours de Marshématiques de M. Bezout, Seconde Partie, Art. 283.). Donc 2 \(\cos \frac{1}{2}\phi = \frac{\sin \phi}{\sin \frac{1}{2}\phi}.

quent la force qui agit sur la Voile dans la direction LO, sera =  $\frac{1}{10} \frac{mauy. 2 \sin \frac{1}{4} (\Pi - \pi)}{Arc(90^{\circ} - \pi)}$ .

les équations de l'Art. 261,  $y = Q_7 = Q$  Arc  $(90^\circ - \pi)$ , & Y = Q Arc  $(90^\circ - \Pi)$ ; donc  $y:Y::Arc(90^\circ - \pi):Arc(90^\circ - \Pi)$ ; ce qui donne  $Y = \frac{y \cdot Arc(90^\circ - \Pi)}{Arc(90^\circ - 1)}$ . En outre, si nous nommons h la corde KA, & a l'angle qu'elle forme avec la direction du vent, nous aurons  $y - Y = h \sin \alpha$ , ou  $Y = y - h \sin \alpha$ : donc  $\frac{y \cdot Arc(90^\circ - \Pi)}{Arc(90^\circ - \pi)} = y - h \sin \alpha$ ; d'où l'on tire  $y = \frac{h \sin \alpha \cdot Arc(90^\circ - \pi)}{Arc(11 - \pi)}$ . Cette valeur étant substituée dans l'expression de la force qui, agissant sur la Voile KA dans la direction LO, lui donne la courbure KA, elle la changera en celle-ci, ....  $\frac{1}{10^\circ} \frac{mau \cdot h \sin \alpha \cdot 2 \sin \frac{1}{4} (\Pi - \pi)}{Arc(\Pi - \pi)} = \frac{1}{10^\circ} \frac{mau \cdot h \sin \alpha \cdot 2 \sin \frac{1}{4} (\Pi - \pi)}{Arc(\Pi - \pi)}$ 

Arc (Π-π)

(265.) La force de la Voile dépend non seulement de l'angle a que forme le vent avec la vergue, mais encore de la dissérence entre les angles Π & π, ou de sa courbure, dont dépendent ces angles: de sorte que plus la voile prendra de courbure, plus sa force diminuera; ou, comme la courbure dépend de la largeur de la Voile, de la violence du vent, de la tension & de la qualité de la toile dont elle est faite, il s'ensuit que plus la Voile aura de largeur, plus le vent sera impétueux, moins la Voile sera tendue, & plus la toile sera déliée & slexible, moins à proportion la force qu'elle produira

sera grande.

1 1

1

(267.) Au contraire, la moindre force que la Voile puisse produire, a lieu dans le cas où la courbure seroit la plus grande qu'il est possible, ou lorsque la dissérence  $\Pi - \pi$  a la plus grande valeur, ce qui arrive lorsque  $\Pi = 180^{\circ}$ , &  $\pi = 0$ . La formule se réduit, dans ce cas, à  $\frac{1}{400} \frac{mauh \, fin \, a. \, fin \, 90^{\circ}}{Arc \, 90^{\circ}}$ : de sorte que la plus

grande force que puisse produire la Voile, est à la plus petite, comme l'arc de 90° est au rayon. En général, la force de la Voile supposée plane, est à celle qu'elle a réellement lorsqu'elle a de la courbure, comme  $Arc \frac{1}{2}(\Pi - \pi)$  est à  $\int \ln \frac{1}{4}(\Pi - \pi)$ .

(268.) L'angle que forme la direction LO avec celle du vent, est =  $LOE + EAN = 180^{\circ} - 90^{\circ} + \frac{1}{4}(\Pi - \pi) + \pi^{*} = 90^{\circ} + \frac{1}{4}(\Pi + \pi)$ ; d'où l'on voit que la direction LO ne dépendroit aucunement de l'angle  $\alpha$ , si en altérant celui ci, on n'altéroit pas en même temps les angles  $\Pi$  &  $\pi$ ; mais on a vu, (261.) que  $x = Q \log \frac{1}{\cos f}$ , &  $y = Q\zeta$ , & si nous supposons RK = X, on aura  $X = Q \log \frac{1}{\cos f}$ , & Y = QZ, Z exprimant l'angle OYN: donc  $\frac{y-Y}{x-X} = tang.\alpha$  \*\*\* =  $\frac{1-Z}{\log \cos f(y)^{\circ} - 11) - \log \cos f(y)^{\circ} - 2} = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \sin \Pi - \log \sin \pi}$ , & sin  $\alpha = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \cos f(y)^{\circ} - 11) - \log \cos f(y)^{\circ} - 2} = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \sin \Pi - \log \sin \pi}$ , & sin  $\alpha = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \cos f(y)^{\circ} - 11) - \log \cos f(y)^{\circ} - 2} = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \sin \Pi - \log \sin \pi}$ , & sin  $\alpha = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \cos f(y)^{\circ} - 11) - \log \cos f(y)^{\circ} - 2} = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \sin \Pi}$ 

&  $\pi$  dépendent de l'angle  $\alpha$ , & qu'à mesure que cet angle devient plus grand, la dissérence de ces angles  $\Pi$  &  $\pi$  le devient aussi: &, par conséquent, que la direction LO dépend aussi de l'angle  $\alpha$ , quoique cela ne soit pas indiqué par l'expression 90°+  $\frac{1}{2}$  ( $\Pi + \pi$ ) de l'angle que cette direction forme avec celle du vent.

(269.) L'équation tang.  $\alpha = \frac{Are(\Pi - s)}{\log \sin \Pi - \log \sin s}$ , que nous venons de trouver, peut servir pour trouver les valeurs de  $\Pi \& \pi$ , celle de  $\alpha$  étant donnée; mais comme ce problème est indéterminé, on trouvera une infinité de solutions correspondantes à une même valeur de  $\alpha$ , chacune de ces solutions résultant d'une vîtesse différente du vent, qui oblige la Voile à prendre plus ou moins de courbure: car il est clair, qu'autant on menera de paralleles à

<sup>\*</sup> En effet,  $LOE = 180^{\circ} - LOM = 180^{\circ} - \frac{1}{2}0 = 180^{\circ} - 90^{\circ} + \frac{1}{2}(\Pi - 1)$ , Article 263.

\*\* On trouve encore ici la faute que nous avons fait remarquer dans seconde Note de l'Art.

\$61; mais elle n'a aucune influence sur la valeur de fin a. Nous avons corrigé ce passage.

<sup>\*\*\*</sup> Car x-X=KP, & y-Y=AP: or, KP:AP::1: tang  $KAP=\tan \alpha = \frac{v-Y}{x-X}$ .

\*\*\*\* Cela est évident, puisque AK: I::AP: sin  $AKP=\sin \alpha = \frac{AP}{AK}$ . Mais  $AK=(KP^1+AP^1)^{\frac{1}{2}}=((x-X)^2+(y-Y)^1)^{\frac{1}{2}}$ ; & nous venons de voir que  $x-X=\log \sin \pi = \log \sin \pi$ ; pareillement que  $y-Y=z-Z=Arc(\Pi-\pi):$  c'est en substituant ces valeurs en place de leurs correspondantes, qu'on trouvera l'expression même de l'Auteur.

AK, qui se termineront à la courbe comme. BX, autant on aura d'autres cas, dans lesquels a conservant la même valeur,  $\Pi$  &  $\pi$  en auront une différente, & répondront à des parties de la Voile d'une courbure différente, laquelle courbure doit résulter de la plus ou moins grande vîtesse du vent; de sorte que plus cette vîtesse sera grande, plus aussi l'angle  $\Pi$  sera grand, & plus l'angle  $\pi$  sera petit, le premier augmentant dans une plus grande raison que celle dans laquelle le deuxieme diminue.

(270.) Si de l'angle 90°  $+\frac{1}{2}(\Pi + \pi)$  que forme le vent avec la direction LO (268.), on retranche l'angle  $\alpha$  que forme le vent avec la vergue, on aura l'angle AVO, que forme la vergue avec la direction LO, = 90°  $+\frac{1}{2}(\Pi + \pi) - \alpha$ \*; & l'angle VOQ que forme cette direction avec la perpendiculaire OQ à la vergue, & que nous appellerons  $\Lambda$ , fera =  $\frac{1}{2}(\Pi + \pi) - \alpha$ , d'où il suit que l'angle AVO que forme la vergue avec la direction LO, sera

aussi = 90° + 1.

(271.) Si l'on suppose maintenant que TS représente la quille du Vaisseau, & si nous appellons  $\beta$  l'angle TSV qu'elle forme ayec la vergue, l'angle STV que forme la quille avec la direction LO sera  $= 90^{\circ} + \beta - \beta = 90^{\circ} + \frac{1}{4} (\Pi + \pi) - \alpha - \beta$ ; ou, parce que  $\alpha + \beta$  est égal à l'angle que forme le vent avec la quille, si nous supposons que cet angle soit  $= \gamma$ , celui que forme la quille avec la di-

rection LO, fera =  $90^{\circ} + \frac{1}{2} (\Pi + \pi) - \gamma$ .

(272.) La force que fait la voile dans la direction LO, est à la force qu'elle fait dans la direction de la quille, comme le rayon est au cosinus de l'angle STV que forme la quille avec la direction LO: donc la force que fait la voile suivant la quille, sera  $\frac{1}{2} \frac{mauh \sin \frac{1}{2}(\Pi-x)\sin(\beta-b)}{Arc \frac{1}{2}(\Pi-x)}$  \*\*. Or, cette force est à celle qu'exerce la vergue latéralement, ou perpendiculairement à la quille, comme  $\sin(\beta-b)$  est à  $\cos(\beta-b)$ ; ainsi, cette force latérale sera  $\cos(\beta-b)$   $\cos(\beta-b)$ 

(273.) Ensin, il ne nous reste plus qu'à chercher le centre des forces de la Voile. Si elle étoit plane, & de la sorme d'un parallélogramme rectangle, il n'y a pas de doute que ce centre ne sût au milieu de la voile, ou au milieu de la corde KA. Ce seroit

\*\* En effet, cof STV = cof (90° + 1 - 8) = fin (90° = (90° + 1 - 8) = fin (8 - 1)

<sup>\*</sup> Car l'angle 90°  $+\frac{1}{2}(\Pi+\pi)$ , que forme le vent avec la direction LO, =LOE+EAN, (268.). Retranchant de cet angle celui AKP=KAN que forme la vergue avec le vent, on aura pour reste LOE+EAN-KAN=LOE-VAO. Or, LOE=AVO+VAO; donc LOE-VAO=AVO+VAO-VAO=AVO.

la même chose, quoique la voile sût courbe, si sa courbure étoit égale de part & d'autre de ce centre; mais il n'en est pas ainsi, puisque les courbures sont plus considérables sous le vent. En effet, la direction de la résultante est LO, & O est un point où une puissance étant appliquée, feroit le même effet que les deux puissances égales, placées aux extrêmités K & A. Ce seroit la même chose. si cette puissance étoit placée dans quelque autre point de la direction LO. Ainsi, supposant que S est le milieu de la corde KA, l'action de la Voile, supposée plane, s'exercera dans le point S; mais étant supposée courbe, & ST représentant la quille du Vaisseau, le point T, intersection de cette ligne avec la direction LO, sera le point sur lequel la Voile courbe exercera son action : de sorte que, pour le calcul & pour l'effer, ce sera la même chose que si, la voile étant supposée plane, le mât, ou le milieu de la vergue étoit en T, ou qu'on eût porté le mât vers la poupe de la quantité ST. La valeur de cette quantité peut se trouver par le calcul trigonométrique. Pour cela, on remarquera que l'angle KOA étant =  $180^{\circ}$  -  $(\Pi - \pi)$ , &  $KAO = \alpha - \pi$ , on aura  $KO = \frac{h \sin (\alpha - \tau)}{\sin (11 - \tau)}$ . Pareillement l'angle KOL $\text{étant} = 90^{\circ} - \frac{1}{4} (\Pi - \pi), & KVO = 90^{\circ} - \Lambda, \text{ on aura } KV =$  $\frac{h \, fin \, (\alpha - \tau) \, cof \, \frac{1}{2} \, (\Pi - \tau)}{fin \, (\Pi - \tau) \, cof \, \delta}, \, \& \, SV = \frac{1}{2} h - \frac{h \, fin \, (\alpha - \tau) \, cof \, \frac{1}{2} \, (\Pi - \tau)}{fin \, (\Pi - \tau) \, cof \, \delta}. \quad \text{Enfin l'anogle } IVS \, \text{étant} = 90^{\circ} - \Lambda, \, \& \, STV = 90^{\circ} + \Lambda - \beta, \, \text{on aura}$  $ST = \frac{\frac{s}{2}h \cos{\delta}}{\cos{f(\beta - \delta)}} - \frac{h \sin{(\alpha - \alpha)} \cos{f(\beta - \delta)}}{\sin{(\beta - \alpha)} \cos{f(\beta - \delta)}} = \frac{\frac{1}{2}h}{\cos{f(\beta - \delta)}} \left(\cos{\delta} - \frac{\sin{(\alpha - \alpha)}}{\sin{\frac{1}{2}(\beta - \delta)}}\right)^*.$ (274.) Ayant posé les principes théoriques de l'action de la Voile, nous devons maintenant chercher les angles qui ont lieu, & qu'on observe dans la Marine, asin d'appliquer ces principes à la pratique, d'une maniere convenable. Lorsqu'on navigue vent en poupe, on sçait déjà que  $\alpha = 90^{\circ}$ : on aura, par conséquent (269.), tang  $\alpha =$ Arc (11-1)  $\log f_{in} \Pi - \log f_{in} = \infty$ ; ce qui donne  $\int f_{in} \Pi = \int f_{in} \pi$ , ou  $\Pi = 180^{\circ} - \pi$ . Ces valeurs étant substituées dans celle de  $\Lambda = \frac{1}{2} (\Pi + \pi) - \alpha$ , (270.), il en résulte & = 90°-90°=0; ce qui indique que la Voile agit dans une direction perpendiculaire à la vergue, ce qui est d'ailleurs bien évident. Substituant de même les valeurs trouvées, & celles de &= 90° dans l'expression de la force que sait la Voile suivant la quille, cette expression deviendra = \frac{1}{20} mauh fin (90°-1): de sorte qu'à mesure que Arc (90°-+) π diminue, ou que la Voile prend une plus grande courbure, la sorce qu'elle produit devient moindre. L'action qu'elle exerce saté-

<sup>\*</sup> Car  $cof \frac{\pi}{2} (\Pi - \pi) = \frac{fin(\Pi - \pi)}{2 fin \frac{\pi}{2} (\Pi - \pi)}$ , (Note de l'Article 263.).

ralement devient zéro, à cause de  $cos \beta = 0$ ; & la valeur de ST n'est pas déterminée, parce qu'en substituant les valeurs trouvées dans l'expression de ST, on a  $ST = \frac{1}{2}h$  (1 — 1).

(275.) Lorsqu'on navigue à la bouline, il est fort difficile d'avoir avec une exactitude suffisante la valeur de l'angle a, de même que celle de l'angle &, par des mesures prises à bord du Vaisseau; en conséquence, pour obtenir ces angles avec quelque précision, j'ai eu recours à un Modele très-parfaitement gréé: par ce moyen, j'ai trouvé qu'en se servant de drosses \*, & en les larguant, & forçant les vergues contre les haubans & l'étai, j'ai trouvé, dis-je, qu'on peut brasser les basses Voiles, jusqu'à ce que leurs vergues forment avec la quille un angle de 35°; qu'en les brassant d'une maniere réguliere, sans rien forcer, elles en forment un de 40°, lequel peut augmenter jusqu'à 42° 1. Or, comme on sçait que dans ce cas l'angle que forme le vent avec la quille est réguliérement de 67° ; il s'ensuit que l'angle a est de 25°. C'est donc précisément cet angle que, dans la pratique, les vergues forment avec le vent, lorsque le Vaisseau va à la bouline, & que les voiles sont bien orientées: de cette façon, on aura  $\gamma = 60^{\circ}$ , en faisant usage de drosses; mais en brassant les Voiles sans elles,  $\gamma = 65^{\circ}$ , & en brassant à l'ordinaire  $\gamma = 67^{\circ}$ , l'angle a demeurant toujours constant, & = 25°. Pour l'usage de notre exemple, nous pouvons prendre un milieu, & faire  $\gamma = 65^{\circ}$ ,  $\alpha = 25^{\circ}$ , & par conséquent  $\beta = 40^{\circ}$ . On remarquera cependant, que dans les vents forts les basses vergues, ainsi que tout l'appareil, peuvent se brasser davantage, à cause que les haubans de sous le vent sont alors très-lâches; car dans les vents médiocres, leur roideur s'oppose à ce qu'on puisse brasser les vergues au-delà d'un certain point. Les Voiles latines des Galeres, des Chebecs, &c., sont susceptibles d'être brassées beaucoup davantage. (276.) Selon ce qu'on vient d'établir, on aura, pour les Vais-

feaux allant à la bouline,  $tang \alpha = 0.4663077 = ...$ Arc (11 - z)

Tog. fin 11 - log. fin z: mais cette équation ne peut donner la valeur de II &  $\pi$  dans le cas extrême de  $\Pi = \pi$ , c'est-à-dire, dans le cas où le vent est infiniment petit, & la Voile plane, parce qu'il en résulte  $0.4663077 = \frac{0}{9}$ . Pour trouver ces angles, nous pouvons avoir re-

Les drosses sont maintenant fort en usage pour les basses vergues. On les a substitués avec raison aux racages ordinaires, il en résulte de grandes commodités & de grands avantages pour brasser les Voiles sous un angle sort aigu, comme il convient souvent de le saire lorsqu'on auvigue à la bouline.

cours à l'équation  $l = \frac{1}{2} (\Pi + \pi) - \alpha$ , parce que la Voile étant supposée plane, on a l = 0, ce qui donne  $\frac{1}{2}(\Pi + \pi) - \alpha = \Pi - \alpha$  $= 0. & \Pi = \pi = \alpha = 25^{\circ}$ . Cette quantité exprime donc la moindre valeur que puisse avoir II en naviguant à la bouline, & en même temps la plus grande que puisse avoir m. A mesure que le vent augmentera, la valeur de II augmentera, & celle de \( \pi \) diminuera; mais toujours de maniere que a demeure toujours constant, &= 25°, & tang  $\alpha = 0.4663077 = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log fin \Pi - \log fin \pi}$ . Si nous supposons maintenant qu'avec un vent propre à porter toutes les Voiles, on air  $\Pi = 60^{\circ}$ , on aura  $\pi = 6^{\circ} 40' \frac{1}{4}$ : & si avec un vent fraix  $\Pi$  augmente jusqu'à être = 90°, on trouvera  $\pi = 2^{\circ} 7' \frac{1}{4} *$ . Ces valeurs étant substituées dans l'équation  $\mathcal{I} = \frac{1}{2} (\Pi + \pi) - a$ , on aura, pour le premier cas,  $\Lambda = \frac{1}{2} (60^{\circ} + 6^{\circ} 40' \frac{1}{2}) - 25^{\circ} =$ 8° 20 \(\frac{1}{4}\), & pour le second,  $\Lambda = \frac{1}{4} (90^{\circ} + 2^{\circ} 7' \frac{1}{4}) - 25^{\circ} = 21^{\circ} 3' \frac{1}{4}$ : d'où l'on voit déjà combien, par l'augmentation seule du vent, la dérive du Vaisseau doit augmenter, sans compter même l'esset de la mer; puisque d'un cas à l'autre il y a 12° 43' de différence, qui est la quantité dont la direction du vent fraix tombe plus sous le vent que celle de l'autre. Substituant maintenant toutes les valeurs trouvées, & celle de  $\beta = 40^{\circ}$ , dans l'expression de la force

<sup>\*</sup> Si de l'équation 0,4663077 =  $\frac{Arc(\Pi - \pi)}{\log \int_{\Omega} \Pi - \log \int_{\Omega} \pi}$ , on vouloit tirer directement la valeur de - qui répond à chaque valeur de II, on se jetteroit dans des calculs fort compliqués, & dont nous ne pourions indiquer l'esprit, sans rappeller des principes dont le détail n'est pas de notre objet. Les équations de cette espece se présentant rarement, elles n'ont encore été traitées que fort peu par les Analystes. On se contentera donc d'une méthode indirecle, & on procédéra en cette maniere. On fera d'abord # d'un certain nombre de degrés à peu près tel qu'on présumera qu'il devra être; & on sera pour cette valeur supposée les opérations que l'équation indique, ce qui donnera une valeur de cang a. Si cette valeur se trouve = 0,4663077, on aura rencontré la vraie valeur de \*; mais si elle est plus ou moins grande, ce qui arrivera presque toujours, on substituera une autre valeur de #, plus ou moins grande que la premiere d'un degré, & on continuera de faire cette substitution de degré en degré, jusqu'a ce qu'on obtienne deux résultats consécutifs, s'un plus grand, & l'autre moindre que 0,4663077. On fera ensuite cette proportion, la différence des deux résultats entre lesquels se trouve 0,4663077, est à la différence entre ce nombre, & le réfultat qu'a fourni le plus petit des deux nombres de dégrés supposés pour v, comme 60 minutes est au nombre des minutes qu'on doit ajouter à ce nombre de degrés; ce qui donnera la valeur de = avec une approximation sussissante. Au reste, si on vousoit une plus grande précision, on seroit maître de l'obtenir en se servant de la premiere aproximation, & en procedant de la même maniere. On remarquera que log sin II — log sin z, est le logarithme hyperbolique de fin =; ainsi, en se servant des logarithmes tabulaires, il saut multiplier log sin II — log sin = par 2,30258509, (Cours de Mathématiques de M. Bezout, Quatrieme Partie, Article 113.) pour transformer cette différence en logarithme hyperbolique. Il est bien effentiel qu'on ait des tables des logarithmes hyperboliques, tant pour les nombres naturels que pour les sinus & tangentes du quart de cercle Cet immense travail vient d'être annoncé aux Géo-métres par D. de V++. Religieux Bénédictin de la Congrégation de Saint Maur.

6 12

2

17

que fait la Voile dans le sens de la quille (272.); cette force deviendra, pour le premier cas, = \frac{1}{20} \frac{mauh \left{fin 25}^0 \cdot \frac{fin(26^0 39'\frac{1}{4})}{4} \frac{Arc (26^0 39'\frac{1}{4})}{4} \frac{Arc (26^0 39'\frac{1}{4})}{4} \frac{Arc (26^0 39'\frac{1}{4})}{4} \frac{Arc (26^0 39'\frac{1}{4})}{4} \frac{10000}{4}; & pour le second, la même force sera = \frac{10000}{4}; \frac{10000}{4} \frac{10000}{4};

le premier cas,  $ST = \frac{\frac{1}{7}h}{cof(31^{\circ}39^{\prime}\frac{1}{4})} \left(cof 8^{\circ}20^{\prime}\frac{1}{4}\right) - \frac{fin(18^{\circ}19^{\prime}\frac{1}{4})}{fin(26^{\circ}29^{\prime}\frac{1}{4})}\right) = \frac{173}{1000} h$ , & pour le second,  $ST = \frac{\frac{1}{7}h}{cof(18^{\circ}56^{\prime}\frac{1}{4})} \left(cof 21^{\circ}3^{\prime}\frac{1}{4}\right) - \frac{fin(22^{\circ}52^{\prime}\frac{1}{4})}{fin(43^{\circ}56^{\prime}\frac{1}{4})}\right) = \frac{217}{1000} h$ .

(277.) Lorsque l'angle y est donné, on peut déduire, avec une approximation suffisance, les angles a & B, que les Marins font former aux vergues, en naviguant vent largue, en divisant proportionnellement le mouvement circulaire de la vergue, & celui du vent, en cette maniere. En allant à la bouline, le vent forme avec la quille un angle de 65°; & en allant vent en poupe, cet angle est de 180°: ainsi, le mouvement circulaire du vent d'une situation à l'autre, est de 180° - 65° = 115°. En allant à la bouline, la vergue forme avec la quille un angle de 40°; & en allant vent en poupe, cet angle est de 90°: donc le mouvement circulaire de la vergue est de 90° - 40° = 50°. Ainsi, le mouvement circulaire du vent est au mouvement circulaire de la vergue, comme 115 està 50, ou, comme 23 est à 10. Cela posé, y désignant l'angle que forme le vent avec la quille dans un cas quelconque, & & celui formé dans le même cas par la vergue & la quille, nous aurons, pour la proportion qu'on demande entre ces mouvements, 23: 10::  $\gamma$ -65°:  $\beta$ -40°; ce qui donne  $\beta$ = (2+27°); valeur de l'angle que doit former la vergue avec la quille, la valeur de y étant donnée, c'est-à-dire, de l'angle que sorme la quille avec le vent; & comme on a  $\gamma = \alpha + \beta$ , cette valeur étant Substituée dans l'équation, donnera  $a = \frac{1}{10} (13 \beta - 270^{\circ})$ .

(278.) Dans le cas extrême où la vîtesse du vent est infiniment Z.

petite; c'est-à-dire, où la voile est plane, nous avons dit (276.) que  $\beta = \frac{1}{4}(\pi + \Pi) - \alpha = 0$ , &  $\Pi = \pi$ ; ce qui donne  $\alpha = \Pi = \pi = \frac{1}{10}(13\beta - 270^\circ)$ ; ainsi, en substituant la valeur de  $\beta = \frac{10}{23}(\gamma + 27^\circ)$ , on a  $\alpha = \Pi = \pi = \frac{1}{23}(\gamma + 270^\circ)$ ; c'est la moindre valeur de  $\Pi$ , & la plus grande de  $\pi$ . A mesure que le vent augmentera,  $\Pi$  augmentera, &  $\pi$  diminuera, les valeurs de ces angles conservant entre elles une relation telle que tang  $\alpha = \frac{Arc(\Pi - \pi)}{log}$ , ou sin  $\alpha = \frac{1}{2}(11 - \frac{1}{2})$ 

$$\frac{Arc (\Pi \rightarrow \tau)}{\left(\left(\log \frac{fin \Pi}{fin \tau}\right)^2 + Arc (\Pi \rightarrow \tau)^2\right)^{\frac{1}{4}}}, (268. Note.)$$

Examinons maintenant le cas dans lequel  $\gamma = 134^{\circ}$ , ou dans lequel le vent fait avec la quille, vers la poupe, un angle de  $46^{\circ}$ , on aura, dans ce cas,  $\alpha = 64^{\circ}$ , &  $\beta = 70^{\circ}$ . Supposons qu'avec un vent tel qu'on puisse faire servir toutes les Voiles, on ait  $\Pi = 90^{\circ}$ , on trouvera  $\pi = 41^{\circ}$  14': & si avec un vent fort nous supposons  $\Pi = 110^{\circ}$ , on trouvera  $\pi = 27^{\circ}$  20' \frac{1}{2}. Dans le premier cas  $\beta$  sera =  $1^{\circ}$  37'; & dans le second  $\beta = 4^{\circ}$  40' \frac{1}{2}. La force que fait la Voile suivant la direction de la quille, sera, dans le premier cas, =  $\frac{1}{1000}$  mauh.  $\frac{8116}{1000}$ , & dans le second =  $\frac{1}{1000}$  mauh.  $\frac{748}{1000}$ . Enfin la valeur de ST sera, dans le premier cas, =  $\frac{844}{1000}$ . h, & dans le second =  $\frac{475}{10000}$ . h.

On peut de la même maniere résoudre tous les autres cas du vent largue, ou construire des Tables dans lesquelles on trouveroit au premier coup d'œil, la solution de tous les cas qui peuvent

se présenter.

(279.) Si au lieu de brasser, ou d'orienter les Voiles avec la tégularité qu'on vient de dire, on les brassoit davantage au vent, les quantités trouvées varieroient: si au lieu d'avoir  $\alpha = 64^{\circ}$ , &  $\beta = 70^{\circ}$ , ayant  $\gamma = 134^{\circ}$ , on avoit  $\alpha = 54^{\circ}$ , &  $\beta = 80^{\circ}$ , & qu'avec un vent fraix en eut  $\Pi = 110^{\circ}$ , on trouveroit  $\pi = 20^{\circ}$  51';  $\beta = 6^{\circ}$  25' \(\frac{1}{2}\); la force de la Voile dans le sens de la quille, seroit  $\frac{1}{10000}$ , &  $ST = \frac{3846}{10000}$ . h: d'où Ton voit que, par cette seule altération, la force de la Voile est moindre, & que la valeur de ST devient plus grande.

(280.) Maintenant pour que, d'après ce que nous venons d'établir, nous puissions calculer effectivement la force que produisent les Voiles, il est nécessaire que nous cherchions les valeurs de a & de h, qui sont la hauteur & la largeur des Voiles, ou, ce qui revient au même, la valeur de leur produit ah, lequel exprime leur aire, ou le nombre de pieds quarrés contenus dans leur surface. Pour le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, ces valeurs sont comme il suit:

TABLE de la surface de	routes	les Voi	les.
Noms des Voiles.	Chûte.	Largeur moyenne.	Surface
Grande Voile	44	80	3520
Grand hunier	56	65	3640
Grand hunier avec un ris pris.	48	671	3222
avec deux ris	40	69 1	2768
avec trois ris.	32	71 4	2280
Misaine	39	66	2610
Petit hunier.	52	55	2860
Petit hunier avec un ris pris	447	56 3	2525
avec deux ris	37 7	58 ;	2167
avec trois ris	29 7	60	1783
Artimon.			1300
Perroquet de fougue.			1720
Grand perroquet			1500
Grand perroquet.  Petit perroquet.			1130
Civadiere.			1250
Foc			1060
Faux foc, ou contre foc.			410
Bonnette de grand hunier			1100
Bonnette de petit hunier.			860
Bonnette basse			1500
Grande Voile d'étai, Voile d'étai		, contre	
Voile d'étai, ou Voile d'étai vo	lante.		700
Voile d'Etai d'artimon, de perroque	et de foi	igue, &	
de grand perroquet			400

Quel que soit le nombre des Voiles; ou des surfaces qu'on expose à l'action du vent, nous pourrons l'exprimer par  $A^2$ : & la force qu'elles exerceront sera, par ce qu'on a dit (264.), = ...  $\frac{1}{2} \frac{mA^2 u \sin \frac{1}{2} (\Pi - x)}{Arc^{\frac{1}{2}} (\Pi - x)}$ , ou en supposant  $\frac{\sin \frac{1}{2} (\Pi - x)}{Arc^{\frac{1}{2}} (\Pi - x)} = G$ , cette force sera  $= \frac{1}{10} \frac{mA^2}{4} \frac{Gu \sin \alpha}{4}$ , m expriment la densité de l'eau, &  $\alpha$  l'angle que forme la direction du vent avec la vergue. Mais on a vu (266.), que  $\frac{1}{10} \frac{mA^2 u \sin \alpha}{4}$  exprime la force que fait la Voile, en la

supposant plane: ainsi, toutes les sois que G sera à peu près = r, comme il arrive lorsqu'il y a peu de vent, & principalement lorsqu'on va vent largue, on pourra supposer la Voile plane pour ce qui concerne l'évaluation de sa sorce, & prendre pour l'expression

de cette force, la quantité i mA' u sin a.

(281.) Nous avons besoin pareillement, pour la continuation de nos calculs, de trouver les moments verticaux avec lesquels agissent ces voiles: or ces moments ne sont autre chose que le produit des forces que nous venons de trouver par les distances verticales de l'axe horisontal qui passe par le centre de gravité du Vaisseau, & sur lequel il tourne, aux centres où se réunissent les forces de chaque Voile. Pour connoître ces moments, il est clair que nous n'avons plus qu'à trouver les hauteurs verticales des centres des forces de chaque Voile; & ces hauteurs seront connues, dès qu'on connoîtra le centre de leur surface, & sa situation en hauteur à l'égard de la coque du Vaisseau: ainsi, le calcul est tout-à-fait simple. Après avoir fait les opérations pour le Vaisseau de 60 canons, on a trouvé les résultats suivants.

Noms des Voiles.	Hauteur.
Le centre de la grande Voile	42 P.
De la misaine	41
Du grand hunier tout déferlé	91
avec un ris pris	875
avec deux ris.	844
avec trois ris	80
Du petit hunier tout déferlé	84
avec un ris.	805
avec deux ris	77=
avec trois ris	74
	47
Du perroquet de fougue	75
	73 58
Du faux foc	
Du petit perroquet.	133
De la grande Voile d'étai, & de celle d'artimon.	123
De la civadiere.	33
De la Voile d'étai de hune	75
	92
De la Voile d'étai de perroquet de fougue	73
De la Voile d'étai de grand perroquet	122

Si on multiplie maintenant la hauteur des centres de chacune de ces Voiles, par la force  $\frac{1}{16}mA^2Gu$  sin a, qui lui correspond,  $A^2$  exprimant la surface de la Voile dont on cherche le moment, le produit en exprimera la valeur; ou en nommant n cette hauteur, le moment cherché sera  $\frac{1}{16}mnA^2Gu$  sin a. On trouve dans la Table suivante les produits des élévations des centres, multipliées par les surfaces.

$\mathbf{T}$	A	BLE	des surfaces de chaque Voile,	multipliées par
•		* ***	l'élévation de leur centre.	•

Noms des Voiles.	Surfaces.	Élévations.	Produits = nA
De la grande Voile	3520	42	147840
De la misaine	2610	41	107010
Du grand hunier	3640		331240
avec un ris	3222)	91 87 †	282340
avec deux ris	2768	84 4	232854
avec trois ris.	2280	80=	183566
Du petit hunier	2860	84	240240
avec un ris	2525)	804	203964
avec deux ris	2167	77.	167857
avec trois ris.	1783)	74	131980
De l'artimon	1300	47	61100
Du perroquet de fougue	1720	75	129000
Du foc.	1060	73	77380
Du faux foc	410	73 58	23780
Du grand perroquet	1500	133	199500
Du petit perroquet	1130	123	138990
De la grande Voile d'étai	700	33	23100
De la Voile d'étai d'artimon	400	33	19800
De la civadiere	1250	23	28750
De la Voile d'étai de hune.	700	75	52500
De la contre Voile d'étai	700	92	64400
De la Voile d'étai de perroquet de fougue.		73	29200
De la Voile d'étai de grand per- roquet.	400	122	48800

Multipliant maintenant un nombre quelconque de ces produits par mu G sina, on aura le moment des Voiles qui leur correspondent. (282.) Si on divise la somme des moments d'un nombre quel-

conque de Voiles par la somme de leurs forces; le quotient exprimera l'élévation du centre des forces de toutes ces Voiles au dessus de l'horisontale qui passe par le contre de gravité du Vaisseau. De dette softe, si - mn A'Gu sin a représente cette somme des moments, in seta l'élévation du centre de toutes ces forces, ou de toutes ces Voiles : ainsi, muG sin a.1722630 étant l'expression du moment de toutes les Voiles qui servent en allant à la bouline, & = muG sina.24400, la somme de leurs forces, l'élévation du centre des Voiles au-dessus de l'horisontale qui passe par le centre de gravité du Vaisseau, sera n = 1722630 pieds +; c'est-à-dire que, dans quelque cas que ce soit, l'élévation dont il est question sera le quotient qui résulte de la division de la somme des produits exprimés dans la Table précédente, par la somme des furfaces. Ainsi en naviguant seulement avec la grande Voile, la misaine, les huniers avec un ris pris, le perroquet de sougue, & le faux foc, la somme des produits est = 893928, & celle des surfaces = 14107 : par conséquent, le centre de ces Voiles sera élevé de 63 pieds ; Les produits pour les deux basses Voiles seules = 254850, & leur surface = 6130: donc l'élévation du centre de leurs forces sera de 41 pieds ; il en est de même des autres Voiles.

(283.) Dans les Vaisseaux qui portent des appareils proportionnels aux dimensions linéaires de leurs carenes, ou de leurs largeurs, comme les Marins le pratiquent pour l'ordinaire; les surfaces des Voiles, sont comme les quarres de ces dimensions, & les moments comme leurs cubes: si donc m représente la largeur du Vaisseau de 60 canons, & M celle d'un autre Vaisseau quelconque, le moment des Voiles du premier, sera au moment de celles du second, comme m³ est à M³. Ainsi le moment de toutes les Voiles pour le Vaisseau de 70 canons, dont les dimensions linéaires sont à celles du Vaisseau de 60 canons, comme 8 est à 7, sera sur moment de celles du Vaisseau de 60 canons, comme 8 est à 7, sera sur mu G sin a 1722630 = mu G sin a 2571390 : il en sera de même des autres Vaisseaux & des autres Voiles.

(284.) De même que nous avons calculé le moment de l'élévation du centre des Voiles, relativement à l'action verticale; nous
avons besoin de calculer le même moment, pour ce qui concerne
l'action horisontale, qui est celle dont dépend le manege, ou le
gouvernement du Vaisseau. Pour remplir cet objet, nous devons déterminer la situation des mâts, ou la distance dont le centre des sorces
de chaque Voile est éloigné de l'axe vertical qui passe par le centre de gravité du Vaisseau : car le produit de la sorce de chaque
Voile par cette distance, sera l'expression de son moment. & la

somme de tous ces produits divisée par celle des forces, donnera la distance horisontale du centre commun de toutes ces forces à l'axe

vertical qui passe par le centre de gravité du Vaisseau.

(287.) Les Constructeurs suivent, pour l'ordinaire, des regles qu'ils se sont faites pour l'emplacement, ou la situation des mâts, & ils les emploient indifféremment, quelle que soit la figure du Vaisseau, randis qu'à cer égard le principal objet devroit être d'établir un equilibre parfait, comme on le verra dans fon lieu. Les uns placent le grand mae de à de la longueur plus à la poupe que le milieu du Vaisseau, d'autres de de seulement. Les premiers placent de mât de misaine, distant de la proue, de ; de la longueur, & les seconds seulement de : le mat d'artimon, suivant les premiers, est distant de l'étambot des 1 de la longueur, & suivant deso seconds des 4. Le Vaisseau de 60 canons, qui nous a servi d'exemple; avoit ses mâts placés suivant la méthode des seconds: c'est-à-dire, que le grand mât étoir à la poupe du milieu du Vaisseau de 6 pieds :; le mât de misaine étoit éloigné du même milieu de 60 pieds 7; & le mât d'artimon étoit à 49 pieds ! à la poupe : mais, comme nous-l'avons vu (140.), le milieu du Vaisseau étoit de ; de pied à la poupe du centre de gravité: donc le grand mât étoit éloigné du centre de gravité de 7 pieds ; le mât de misaine de 60 pieds ; ; le mât d'artimon de 49 pieds ; . On voit, d'après cela, que le centre des forces horisontales de la grande Voile, du grand hunier, du grand perroquet, peut être supposé à la distance de 7 pieds. du centre de gravité, à cause que les deux dernières Voiles sont de quelque chose plus avancées vers la proue que la premiere. Le pentre des forces de la misaine, du petit hunier, & du petit perroquet, peut pareillement être supposé à la distance de 61 pieds; & celui du perroquer de fougue, à 50 pieds, parce que ce mât combe un peu vers la poupe. L'artimon a son centre à 65 pieds. Le grand foe qui estamure à l'extrêmice du bout dehors, a son centre arrod pieds; & le contre for; ou fauxifor, a go pieds. Maintenant si chaoune de ces distances est multipliée par la force des Voiles, maxemelles elle correspond, on aura le moment horisontal de cette force: 30 la somme de tous ces moments étant divisée par la somme des forces, sconnera la distance horisontale du centre commun des ferces de tomes les Voiles; à da verticale qui passe par le centre de gravité du Vaisseau; ou, ce qui est la même chose, la somme des produits de chacune des distances, par les surfaces des Voiles correspondantes, étant divisée par la somme des surfaces, donnera la même diffunce horifontale. Vs mon cu

Process :

Or, nous avons, pour le grand mât, le produit (3520+3640+ 1500). 7=60620; pour le mât de misaine (1610+2860+1130).61= 402600; pour le perroquet de fougue 1720,50 = 86000; pour l'artimon, 1300.65 == 84500; pour le fac, 1060. 100 == 106000; & pour le faux soc, 410,90=36900. Les produits pour le grand mât & pour le mât d'artimon, font ensemble 231120, & ceux pour le mât de misaine, le foc, & le saux foc, sont 545500. Retranchant maintenant les premiers produits qui obligent le Vaisseau à venir au vent, des derniers qui l'obligent à arriver; il reste, pour les moments qui produisent cette derniere action, 314380, lesquels étant divisés par la somme 19750 des surfaces; il vient au quotient 16 pieds ;, distance horisontale du centre commun des forces des Voiles dont nous venons de parler, à la verticale qui passe par le centre de gravité du Vaisseau. Comme la plus grande élévation qu'on donne à la poupe, équivaux à une surface qui agit de la même maniere que les Voiles qui sont venir le Vaisseau au vent : nous ne devons pas omettre de considérer son esset. La surface de la poupe peut être évaluée à 540 pieds, & son centre de force est ésoigné de la verticale qui passe par le centre de gravité du Vaisseau, de co pieds: partant, son moment est de 27000 pieds. En outre, il faur-encore considérer que l'inclinaison du foc & du faux foc y à l'égard de l'horison, diminue beaucoup leur force. Selon ce qu'on a dit, (Tome I, 654.) la force est en raison directe, composée de l'aire verticale, & du sinus d'incidence; mais l'aire verticale diminue comme le même sinus; donc elle sera comme le quarré de ce sinus. L'inclination du soc est à peu près de 45°; ainsi, le quarré de son sinus sera = 1, le rayon étant l'unité: par conséquent la diminution de la force est de la moitié; & il en est de même pour le moment qui se réduit à 53000: c'est le même que celui qui résulteroit, si l'aire de la Voile, au lieu d'être = 1060, étoit seulement de 530, c'est-à-dire, de la moitié de ce qu'elle est réellement. L'inclinaison du faux socia l'égard de la verticale, est moindre, elle va seulement à 30°; par conséquent sa force diminue dans la raison de 4 à 3 : son moment fera donc = 27675, & l'aire correspondante = 20714. Retranchant maintenant la diminution des moments des foca de la forme 554500 des moments que nous avons trouvés ci-dessus, & qui tendent à faire arriver le Vaisseau, ils se réduiront à 492275 pour ce qui concerne le même effet. On trouvera de la même maniere que la somme des moments pour faire venir au vent est= 258120, en ajoutant aux 231120, que nous ayons trouvés ci-dessus, ceux qui procedent procedent de l'aire de la poupe. Faisant ensuite une opération analogue pour ce qui concerne les surfaces, on en trouvera la somme = 19657 \(\frac{1}{2}\), & divisant par ce nombre la dissérence des moments 492275 - 258120 = 234155, on trouvera à peu près 12 pieds pour le quotient; c'est la vraie distance horisontale du centre commun de toutes les sorces, à la verticale qui passe par le centre

de gravité de tout le Vaisseau.

(186.) On peut trouver de la même maniere le centre commun des forces de quelque autre assemblage de Voiles que ce soit; mais on observera que, connoissant déjà les moments 234155, & les surfaces 19657 des Voiles ci-dessus, l'opération déviendra trèsfacile, lorsqu'il sera question d'en retrancher quelqu'unes. Supposons, par exemple, qu'on veuille supprimer les perroquets; le moment du grand perroquet agit pour faire venir au vent, & est = 1500.7 = 10500; & celui qui correspond au petit perroquet agit pour faire arriver, & est = 1130.61 = 68930: ajoutant le premier de ces moments, & retranchant le second de la somme trouvée 234155, il restera 185715, qui, divisé par la somme des surfaces pour la distance horisontale du centre des forces, à la verticale qui passe par le centre de gravité du Vaisseau. Supposons encore qu'outre les perroquets, on supprime aussi le foc. Son moment est 53000, sequel étant retranché de 185715, il reste 132715; & ce reste étant divisé par l'aire 17027 \ - 530 = 16497 \ ; on aura au quotient 8 pieds, à peu près; c'est la distance horisontale du centre des forces à la verticale du centre de gravité. Supposons maintenant qu'outre ces Voiles retranchées, on prenne ensuite un ris dans chaque hunier; le moment de la partie retranchée dans l'un, sera = 418.7 = 1926, & celui de la partie retranchée dans l'autre, sera = 335.61=20435: par conséquent, la distance horisontale fera alors =  $\frac{132715 - 20435 + 2926}{16497 \frac{1}{2} - 418 - 335} = 7 \frac{1}{5}$ . Enfin, si l'on cargue l'artimon, dont le moment est de 84500, & la surface de 1300; la distance horisontale du centre des forces, à la verticale qui passe par le centre de gravité, deviendra = 199706 = 13 pieds 7. Si l'on veut avoir égard à la courbure des Voiles, il faudra retrancher, de toutes ces déterminations, ou de la distance horisontale du centre des forces, à la verticale du centre de gravité, la valeur de ST qu'on a trouvée précédemment, (273 & 276.); & on aura, par cette correction, la vraie situation du centre des forces : mais nous ré188

FLANC VIII,

serverons cet article pour quand nous traiterons du manege, ou du gouvernement du Vaisseau, parce que c'est l'endroit où nous avons besoin d'avoir égard à cette circonstance.

## CHAPITRE II.

## Du Gouvernail.

ous avans déjà dit (9.), que le Gouvernail est une piece de bois plane des deux côtés, ou un assemblage de pieces, placé verticalement sur des gonds, à l'extrêmité de la poupe, c'est - à - dire, à l'étambot. Cette piece, en tournant sur ses gonds, peut passer vers la droite ou vers la gauche du Vaisseau; & en s'opposant au courant des eaux par ce côté, elle peut faire naître une nouvelle puissance qui oblige tout le Vaisseau à tourner, ou dont l'effet est de faire équilibre aux puissances étrangeres, qui agiroient pour le détourner de la direction qu'on veut qu'il tienne. La théorie de cet instrument, ou machine, a été donnée par plusieurs Géometres; mais tous se sont fondés sur le principe que les résistances, ou actions que les eaux exercent sur le Gouvernail, suivent la raison des quarrés des vîtesses du fluide, & celle des quarrés des sinus des angles d'incidence. Ils n'ont pu tirer de ce principe aucune conséquence sur la figure la plus avantageuse qu'on pourroit donner au Gouvernail; & cependant l'expérience a appris que c'est celle d'un trapese plus large par la partie inférieure que par la supérieure, tel que l'usage de toutes les nations l'a établi, & tel que nous l'avons supposé, Art. 182. Mais notre nouveau principe détermine cette figure conformément à la pratique, ainsi que nous le verrons en son lieu. Nous avons dit, Art. 18, que, pour l'ordinaire, l'étambot a une inclinaison, ou quête, vers l'arriere; par conséquent le Gouvernail, qui lui est assujetti, a la même inclinaison, c'est ce qui est cause qu'en passant d'un côté à l'autre de l'étambot, & hors de la direction de la quille, il cesse d'être vertical, comme il l'est dans la premiere situation, c'est-àdire, lorsqu'il est dans une même direction avec la quille. Toutes ces circonstances compliquent davantage la théorie du Gouvernail, mais elle ne nous fournira pas moins les régles & les lumieres qui doivent nous conduire.

£10.49.

(288.) Soit BDEC la projection verticale du Gouvernail, BD sa largeur à la superficie de l'eau, & EC la même largeur dans son extrêmité insérieure. Soit, en outre, DB=CH=b; EH=e; la hau-

teur verticale comprise depuis DB jusqu'à EC=a; une partie quel- Plane. VIII. conque de cette hauteur, comptée jusqu'à une différencielle horifontale, où l'abscisse = x, & l'ordonnée correspondante = y. Celaposé, on aura  $a:e::x:\frac{ex}{a}$ , &, par conséquent,  $y=b+\frac{ex}{a}$ . La force des eaux sur une différencielle de la surface sera =  $\frac{mydx \sin x}{\sin x}$   $(x^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{4}u \sin \theta)^2$  (Tome I, 594), & la résistance =  $\frac{muy \sin x \sin \theta}{2 \sin x} x^{\frac{1}{2}} dx$ ( Ibid. 652, 654,655, 658 & 670.); mais , à cause de l'inclinaison du Gouvernail qui résulte de la quête de l'étambot, il saut remarquer que sin nest moindre que le rayon, ou que l'unité, &, par la même raison, que z ni 0 ne sont les angles, que forme la direction horisontale BA de l'eau, avec les différencielles horifontales NT du Gouvernail, en suppofant que cette Figure foit une projection horifontale de la quille & du Gouvernail. Si nous nommons donc  $\lambda$  l'angle TABque forme la direction de l'eau avec la différencielle horisontale du Gouvernail, on aura ( Tome I, 584.), fin  $\theta = fin n$ . fin  $\lambda$ , & fin  $x = fin \lambda$ sin  $n \cdot cof \lambda$ , en supposant que AQ, perpendiculaire à la quille, soit la direction suivant laquelle on cherche l'effet de la force \* : parce qu'en effet c'est seulement la force qui agit dans cette direction qui tend à produire la rotation du Vaisseau; celle qui est dirigée suivant BA, ou parallélement à la quille, ne produisant d'autre effet que de retarder la marche du Vaisseau, fans nullement le faire tourner \*\*. Ces

\*\* Cette affertion ne nous paroît pas rigoureusement exacte; car la force dirigée suivant BA, ou parallélement à la quille, ou plutôt la résultante de toutes les actions partielles qui agissent dans cette direction, passant par le centre des résistances qu'éprouve la surface du Gouvernail, il est évident qu'elle ne passe par le centre de gravité du Vaisseau; ainsi (Tome I, 128, & fuiv.) elle doit produire un mouvement de rotation autour de l'axe vertical qui passe par ce centre. Le moment de cette force conspire avec celui de la force perpendiculaire pour faire tourner le Vaisseau dans le même sens. C'est sans doute la petitesse de ce moment. qui fait dire à l'Auteur que la force suivant la quille n'a d'autre effet que de retarder le sillage.

Ces deux forces peuvent encore produire d'autres mouvements de rotation; scavoir, autour de deux axes horisontaux perpendiculaires entr'eux, & passant par le centre de gravité, l'un dirigé suivant la quille, & l'autre dirigé, par conséquent, dans le sens de la largeur. Car, pour que ces forces n'en produisissent point, il saudroit que le centre des résistances du Gouvernail, & le centre de gravité du Vaisseau, sussent dans un même plan horifontal; ce qui n'a jamais lieu. De'là on voit que l'action seule du Gouvernail, indé-

<sup>\*</sup> Car l'angle exprimé par  $\lambda$  qui entre dans l'expression de  $fin \times$ , (Tome I, 573.) est représenté ici par l'angle TAQ, les deux lignes TA & AQ étant horisontales. Or, cet angle est le complément de l'angle TAB que l'Auteur exprime ici par la même lettre  $\lambda$ : donc, dans la valeur de  $fin \times$ , trouvée à l'Art. cité; c'est-à-dire, dans la valeur du sinus de l'angle formé par la surface du Gouvernail, avec la direction AQ, perpendiculaire à la quille, & suivant laquelle on cherche l'expression de la force, on doit mettre  $cos f \lambda$  à la place de  $fin \lambda$ ; après toutesois avoir sait  $fin \mu = 1$ , &  $cos f \mu = 0$ , attendu que le mouvement est horisontal. (ibid. 577 & 584.). Ce n'est pas la même chose pour la valeur de vement est horisontal, (*ibid*, 577 & 584.). Ce n'est pas la même chose pour la valeur de fin  $\theta$ , ou de l'angle sormé par la direction BA; suivant laquelle se fait le choc, avec la surface du Gouvernail; c'est l'angle même  $TAB = \lambda$  qui entre dans son expression.

PLANC, VIII.

6 Ju -

F10, 42,

(189) Pour que la formule ne renferme plus que des quantités connues, il ne nous reste plus qu'à y substituer la valeur de sin n: or cette quantité est variable, à cause de la quête de l'étambot, & dépend de sin  $\lambda$ . Lorsque sin  $\lambda = 0$ , ou que le Gouvernail est dans la même direction que la quille, on a sin n = 1 \*; & lorsque sin  $\lambda = 1$ , alors sin n est égal au sinus de l'angle que forme l'étambot avec la quille. La quille étant donc représentée par QA; BC représentant l'étambot; BDEC le Gouvernail; & ayant abaissé les perpendiculaires BF & FG, la premiere sur la quille, & la seconde sur le Gouvernail, sin n sera le sinus de FGB. Pour trouver sa valeur, on sera CF = h; & dans le triangle CFG on aura,  $r: \sin \lambda: h: FG = h \sin \lambda$ ; de plus, dans le triangle BFG, on aura pareillement  $BG = \sqrt{a^2 + h^2 \sin \lambda^2} : BF$ . E : 1:  $\lim n = \frac{a}{\sqrt{a^2 + h^2 \sin \lambda^2}}$ . Cette valeur étant substituée dans la sor-

mule, la changera en celle-ci,  $\frac{mua^{\frac{1}{2}}(4A^{2}+ga)fin \lambda \cdot cof \lambda}{15\sqrt{a^{2}+h^{2}fin \lambda^{2}}}$ .

(190.) Nous pouvons encore renfermer dans cette formule l'effet de la dérive, parce que, lorsque le Vaisseau ne suit pas la direction du vent, il est poussé non seulement dans la direction de la quille, mais encore latéralement, c'est-à-dire, perpendiculairement à son côté;

pendamment de toute autre cause, peut donner une légere inclination au Vaisseau, tant dans le sens de sa longueur que latéralement. Mais comme la distance verticale entre les plans horisontaux qui passent par le centre de gravité du Vaisseau, & par celui des résistances du Gouvernail, est ordinairement assez petite; ces inclinations ne méritent aucune attention.

<sup>\*</sup> Car alors le plan du Gouvernail est vertical, & « qui (Tome I, 669.) exprime l'angle formé par sa surface avec une ligne horisontale, perpendiculaire à la base de la différencielle, est un angle droit.

PLANC. VIII

& en conséquence, la route qu'il suit est oblique à l'égard de la quille, comme nous l'avons déjà dit (4.). Cela posé, si l'on appelle e l'angle de la dérive que le Vaisseau prend; en ayant égard à cet élément, la force que fait le Gouvernail perpendiculairement à la quille, sera =  $\frac{mua^{\frac{1}{2}}(4A^{2}+g_{3})\sin(\lambda+1)\cos(\lambda)}{15\sqrt{a^{2}+n^{2}\sin\lambda^{2}}}$  \*: le signe supérieur ayant lieu

lorsque la barre du Gouvernail est tournée pour faire arriver, & l'inférieur lorsqu'elle est tournée pour faire venir au vent.

(291.) Il suit évidemment de cette formule, que plus la vîtesse u du Vaisseau sera grande, plus le Gouvernail aura de puissance pour le faire tourner, c'est-à-dire, pour produire les essets nécessaires à son manege. Pareillement, plus la hauteur verticale du Gouvernail sera grande, plus aussi la même force sera grande; qu'à angles égaux du Gouvernail, sa force est plus grande pour saire arriver que pour faire venir au vent; & enfin, que plus h sera petite, ou moins la quête de l'étambot sera grande, plus aussi la force du Gouvernail augmentera : de sorte que, si ce n'étoit à cause que les coups de mer sont alors plus dangereux, en ce que le Vaisseau en éprouve davantage l'action à mesure que la quête de l'étambot est plus petite, cette considération nous porteroit à la supprimer entiérement, ce qui réduiroit la formule à  $\frac{4}{15}$  mua  $\frac{1}{5}$  ( $4A^2+ga$ ) fin ( $\lambda\pm\epsilon$ ) cof  $\lambda$ . Beaucoup de Vaif-

L'angle CAD qui est égal à l'angle formé par la direction de la route, & celle de la quille est égal à l'angle de la dérive que l'Auteur à exprimé par i; ainsi,  $TAD = TAC + CAD = \Delta + i$ ; &, par conséquent, le pouvel angle  $\delta$  est tel que  $\sin \delta = \sin \pi$ ,  $\sin (\Delta + i)$ . Nous avons supposé, dans cette explication, que le Gouvernail est tourné pour faire arriver le Vaisseau ; mais si dans la disposition marquée par la Figure, il étoit tourné pour le faire venir dans le vent, l'explication qu'on vient de donner s'appliqueroit mot à mot à la Fig. 42,  $N^0$ . 2; & l'angle TAD seroit alors  $= TAC - CAD = \lambda - i$ ; d'où il suit que  $\sin \delta = \sin \pi \sin (\lambda - i)$ ; donc en réunissant ces deux expressions dans une, on a  $\sin \delta = \sin \pi \sin (\lambda + i)$ . Substituant cette valeur, ainsi que celle de  $\sin \pi$ , dans l'expression de la force, elle deviendra telle que l'Auteur la donne.

elle deviendra telle que l'Auteur la donne.

F10. 4%; Nº, a,

<sup>\*</sup> Car nous venons de voir, (288.) que la force perpendiculaire à la quille est exprimée par  $\frac{1}{15}$  mua  $\frac{1}{2}$  (4  $A^2 + ga$ ) fin \* fin  $\lambda$ . cof  $\lambda$ ; mais fin \* fin  $\lambda = fin \delta = le$  finus de l'angle que forme la direction du mouvement avec la surface du Gouvernail. Donc cette force = . . . . mua (4 1/2 + go) sin 8.cof A. Lorsqu'il y a de la dérive, toutes les parties du Vaisseau, & par consequent celles du Gouvernail, choquent en même temps le fluide dans la direction de la quille, & dans une direction perpendiculaire au côté: & c'est en vertu de la résultante de ces deux actions, que le Vaisseau prend une direction oblique à sa quille; ainsi chaque partie est choquée dans une direction interm diaire. Si, par exemple, le point A du Gouvernail, reçoit un choc dans la direction AC, en vertu du mouvement direct qui le seroit passer de A en C, pendant un temps infiniment petit; & si, dans le même temps, il reçoit un choc dans la direction AE, en vertu du mouvement latéral qui le seroit passer de A en E; il est évident qu'en vertu de ces deux actions simultanées, le Gouvernail est choqué dans la direction AD, qui est la diagonale du parallelogramme, formé sur les directions AC, AE, (Tome 1, 57 & 58.); il en sera de même de tous les autres points du Gouvernail; ainsi, les différencielles horisontales du Gouvernail, trapperont le fluide sous l'angle TAD.

seaux ont cependant été construits sans aucune quête; mais comme il n'est pas nécessaire que le Gouvernail ait tant de force, attendu que l'expérience journaliere fait voir que, sans cette extrême puissance, le Gouvernail produit tout l'effet qui peut être nécessaire; il seroit imprudent de s'exposer aux accidents qui peuvent arriver dans une tempête, pour chercher à se procurer un avantage si médiocre. On peut, malgré cela, employer cette derniere formule, parce qu'on ne doit pas donner à l'étambot la quête excessive qu'anciennement on étoit dans l'usage de lui donner; &, dans ce cas, la quantité h est tres-petite, & par conséquent, susceptible d'être négligée \*.

(292.) Pour ce qui concerne l'angle à que doit former le Gouvernail avec la quille, il est évident que, lorsque  $\lambda = 0$ , l'expresfion de la force se change en i mua (4A2+ga) sin ± e : de sorte que cette force est positive pour arriver, negative pour venir au vent, & = o lorsque la dérive est nulle; la force est encore = o, lorfque  $\lambda = 90^{\circ}$ , ou que le Gouvernail est dans une situation per-

pendiculaire à la quille \*\*.

\* La quête que les Construéleurs donnent aujourd'hui à l'étambot, est très-petite; ainsi la quantité h est fort petite, & peut, par conséquent, être négligée.

\*\* Cela est évident par la formule, mais on peut d'ailleurs, le rendre fensible sans en suire ulage; car le Gouvernail ne choque alors le fluide qu'en vertu du mouvement direct, & nullement en vertu du mouvement latéral, puisque ce dernier se fait dans une direction parallele à la surface du Gouvernail. Or, dans ce eas le Gouvernail choque le fluide perpendiculairement, & it n'en peut résulter d'action parallélement à sa surface; c'est-à-dire, perpendiculairement à la quille.

An reste, quoique dans le cas de  $fin \lambda = 90^\circ$ , la formule s'évanouisse, on auroit tort d'en conclure que l'effet du Gouvernail sera nul, quant au mouvement de rotation. Ce résultat indique seulement que la force perpendiculaire à la quille est alors nulle; car la formule n'est que l'expression de cette derniere force. Il reste, dans ce cas, la force parallele à la quille, qui est alors presque dans son maximum, ainsi que nous l'allons faire voit-

La force dans une direction quelconque =  $\frac{muy \int_0^{\pi} x \cdot \int_0^{\pi} dx}{2 \cos \int_0^{\pi} x^{-\frac{1}{2}} dx} = \dots$ 

 $\frac{\pi}{4}$  muy  $x^{\frac{1}{2}}$   $\frac{\sin x \cdot \sin A}{\sin x}$ . Substituant pour y sa valeur  $b + \frac{ex}{a}$ , puis intégrant, comme dans l'Arricle 288, & mettant pour b & x leurs valeurs, ainsi que  $A^2$  pour toute la surface du Gouvernail, on aura i mua (4 A + ag) fin x fin 4. Mais puisque le mouvement est supposé horisontal, sin 1 = fin x fin " (Tome I, Art. 584)'; & puisqu'il s'agit de la force parallele à la quille, ou suivant la direction du mouvement, sin = sin 6, (ib. 572.)

Donc, en substituant ces valeurs dans la formule, avec celle de sin a, arouvée Arg. 289. cette sorce dans le sens de la quille sera =  $\frac{mua^{\frac{1}{2}}(4A^2+ga) \int a x^{\frac{1}{2}}}{15 \sqrt{-2+h^2 \ln a x^2}}$ , lotsqu'il n'y a point

de dérive, ou, en négligeant l'effet de la quête, elle est seulement : mua (4 Az +ga) fin x2. Pour tenfermer dans cette formule l'effet de la dérive, je considere que sous une même inclinaison du Gouvernail, sin x, ainsi que sin n sont des quantités constantes; mais que sin h varie, & n'est plus égal à sin x, puisqu'il ne s'agit plus d'avoir la force dans la di(293.) Il y a donc un angle moyen du Gouvernail avec la quille qui doit produire la plus grande force qu'il est possible, & il ne peut être que très-avantageux de le connoître, asin de pouvoir en profiter dans l'occasion. Pour y parvenir, il faut égaler à zéro la différencielle de fin  $(\lambda \pm \epsilon) \cos(\lambda)$ , & nous aurons  $\cos((\lambda \pm \epsilon) \cos(\lambda - \sin(\lambda \pm \epsilon))) = 0^*$ , ou  $\sin(\lambda \pm \epsilon) = \cos((\lambda \pm \epsilon))$ ; expression qui se réduir à  $\tan(\lambda) = \frac{1}{\tan((\lambda \pm \epsilon))}$ , d'où l'on tire  $\tan(\lambda)$  tang  $(\lambda \pm \epsilon) = 1$ . On voit donc que les deux angles  $(\lambda)$  and  $(\lambda)$  to  $(\lambda)$ 

(294.) Si l'on substitue la valeur de l'angle λ dans la valeur trouvée ci-dessus de la force du Gouvernail, la plus grande force avec laquelle le Gouvernail sera tourner le Vaisseau sera .......

 $\lim_{t \to \infty} ua^{\frac{1}{2}} (4A^2 + ga) \sin (45^\circ \pm \frac{1}{4}\epsilon) \cos (45^\circ \mp \frac{1}{4}\epsilon)$ ; mais comme  $\sin (45^\circ \pm \frac{1}{4}\epsilon) = \cos (45^\circ \mp \frac{1}{4}\epsilon)$ , cette plus grande force se réduit à  $\lim_{t \to \infty} mua^{\frac{1}{2}} (4A^2 + ga) \sin (45^\circ \pm \frac{1}{4}\epsilon)^2$ \*\*\*.

rection du mouvement. Donc, conformément à la Note de l'Art. 290. Le nouveau fin l'fera =  $fin (\lambda \pm 1) fin = Substituant cette valeur, ainsi que celle de <math>fin = fin \lambda fin = \delta c$  celle de fin = 0, qui est toujours la même, on aura, pour la force dans le sens de la musica ( $AA^2 + aA = 0$ ) fin = 0

quille, lorsqu'il y a de la dérive, la quantité  $\frac{mua^{\frac{3}{4}}(4A^{2}+ga) fin (\lambda\pm\epsilon).fin \lambda}{15 \sqrt{a^{2}+h^{2} fin \lambda^{2}}}$ , ou, en

négligeant l'effet de la quête, \(\frac{1}{16}\)mua \(\frac{1}{2}\) (4 \(A^2 + ga\)) fin (\(\lambda \pm 1\)) fin \(\lambda\). Lorsque fin \(\lambda = 0\) cette force s'évanouit, parce que d'ailleurs le Gouvernail n'est point choqué en vertu du mouvement direct, il ne l'est qu'en vertu du mouvement latéral, mais comme ce choc se fait perpendiculairement, il n'en peut résulter d'action parallélement à la quille. Cette force, dans le sens de la quille, peut être plus grande que la force perpendiculaire, selon la valeur de l'angle \(\lambda\) du Gouvernail; mais comme elle agit à l'extrémité d'un levier trèscourt, attendu le peu de largeur du Gouvernail, & qu'on ne lui fait pas former des angles fort ouverts, son moment pour faire tourner le Navire ne peut être que très-petite \(\pi\) Il est inutile, je pense, d'avertir qu'on suppose ici la dérive constante.

\*\* Car tang \: I:: I: cot \, & tang \: I:: I: tang (\ \pm :); donc tang (\pm \pm :) = cot \, &c. &c.

\*\* Si on veut avoir l'angle  $\lambda$  qui peut produire la plus grande force dans le sens de la quille, on le trouvera en égalant à zéro la dissérencielle de  $fin (\lambda \pm i) fin \lambda$ ; ce qui donnera  $cof \lambda$ ,  $fin (\lambda \pm i) + cof (\lambda \pm i) fin \lambda = 0$ . Divisant par  $cof \lambda$ ,  $cof (\lambda \pm i)$ , on aura  $fin (\lambda \pm i) + fin \lambda = 0$ , ou tang  $(\lambda \pm i) + tang \lambda = 0$ ; équation qui ne peut avoir lieu que lorsque  $\lambda \pm i$  est le supplément de  $\lambda$ ; car alors les tangentes de ces arcs sont égales, & l'une d'elles est négative. Donc  $\lambda \pm i + \lambda = 180^\circ$ ; ou  $\lambda = 90^\circ \pm \frac{1}{2}i$ . Substituant cette valeur dans l'expression de la force dans le sens de la quille, la plus grande force sera  $\pm \frac{1}{12}mua^{\frac{5}{2}}(4A^2+ga)$  fin  $(90 \pm \frac{5}{2}i)^2$ : d'où l'on voit que soit que le gouvernail soit tourné pour faire arriver, soit qu'il soit tourné pour

(295.) On doit conclure de là, que la force que peut faire le Gouvernail du côté sous le vent, est toujours plus grande que celle qu'il peut faire du côté du vent, c'est-à-dire que sa force pour faire arriver le Vaisseau est toujours plus grande que sa force pour le faire venir au vent. C'est un fait que les Timoniers connoissent parlaitement, & qu'ils observent tous les jours, sur-tout lorsque le vent est fraix.

(296.) Malgré tous les avantages qu'on pourroit obtenir en disposant le Gouvernail conformément aux principes qu'on vient d'exposer; dans la disposition actuelle des Vaisseaux, le Gouvernail peut à peine former un angle de 35° avec la quille. La barre est, comme on le sçait, une piece de bois horisontale, sixée solidement dans la tête du Gouvernail; & dont on se sert, comme d'un levier, pour le saire tourner, & en faciliter la manœuvre. Or cette barre est

faire venir au vent, la plus grande force dans le sens de la quille sera tonjours la même. Car

 $fin(90^{\circ} + \frac{1}{2}1) = fin(90^{\circ} - \frac{1}{2}1).$ 

On voit que les valeurs des angles  $\lambda$  qui donnent les plus grandes forces perpendiculaires & paralleles à la quille, ne font pas les mêmes, & qu'elles se contrarient beaucoup. Car l'angle qui donne la plus grande force dans le sens de la quille, est à peu près celui qui donne la plus petite force penpendiculaire. L'Auteur ne s'est occupé que de cette derniere; & s'il avoit cherché la valeur de l'angle  $\lambda$  qui doit produire le plus grand esset, en ayant égard à ces deux forces à la sois, il eût encore à peu près trouvé le même angle. Nous supprimons ce calcul d'autant plus volontiers, qu'il n'a d'autre difficulté que sa longueur; & que, comme le dit l'Auteur, les angles qu'on peut former dans la pratique suffisent pour produire tout l'esset nécessaire; & cet esset n'est

pas fort éloigné du plus grand.

On a supposé dans cette théorie que dans le cas où il n'y a point de dérive, l'impulsion du Gouvernail sur le fluide se sait parallélement à la quille. Cette supposition n'est pas rigoureusement exacte sans doute, mais elle ne nous paroît pas si éloignée de la vérité que l'ont cru tous les Auteurs qui ont traité ce sujet. Ils ont toujours supposé que c'étoit la même chose que le Gouvernail sur la vitesse u du Vaisseau. Dans cette hypothèse, il est bien évident que quoique la quille du Vaisseau sut dirigée suivant le courant, l'eau ne viendroit pas frapper le Gouvernail dans la direction de la quille; il n'y auroit, tout au plus, que les parties les plus voisines de la quille qui seroient dans ce cas; car on sent que les filets d'eau suivroient le contour de la carene, & frapperoient dans ce cas; car on sent que les filets d'eau suivroient le contour de la carene, & frapperoient le Gouvernail sous dissérentes obliquités, dans les dissérentes couches horisontales. Mais le cas n'est pas absolument le même lorsque c'est le Vaisseau qui est en mouvement, & que l'eau est tranquille; c'est alors le Gouvernail qui chasse le affuide devant lui, & il le choque dans la direction de son mouvement qui est parallele à la quille.

Au reste, il y a sans doute quelques modifications à apporter à cette théorie; mais nous pensons qu'elles doivent principalement regarder la vîtesse avec laquelle le sluide est choqué. Car l'eau, en vertu de sa gravité, a toujours un mouvement pour rempsir le creux que le Vaisseau tend sans cesse à produire dans sa marche; ainsi, à ne considérer que le mouvement direct des particules de l'eau, il est clair que le Gouvernail ne frappe le sluide qu'avec l'excès de sa vîtesse sur celle des particules, pour rempsir le creux que le Vaisseau tend à produire derrière lui. En outre, les particules du fluide ont aussi un mouvement latéral qui ne laisse pas encore d'avoir quelque influence: toutes ces circonstances doivent nécessairement affecter beaucoup la vîtesse suivent laquelle les particules sont choquées par le Gouvernail. Il est impossible de traiter ce problème en rigueur, mais nous pensons que la solution donnée par l'Auteur est suffisante, pour calculer les essets du Gouvernail, d'autant mieux qu'on n'emploie jamais, & qu'on auroit tort de chercher à employer, les angles du plus grand esset.

tellement

tellement longue, qu'elle touche presque le côté du Vaisseau lorsqu'elle sait un angle de 35° avec la quille. Pour qu'elle pût former un plus grand angle, il faudroit la raccourcir; mais cela auroit l'inconvénient de rendre la manœuvre du Gouvernail plus dure & plus difficile, tandis que, dans l'état actuel des choses, cette manœuvre est même très-pénible dans certain temps. Cet inconvénient est très-considérable, & doit, selon moi, faire renoncer à l'augmentation de l'angle, comme nous l'indique le calcul: mais, au reste, cette perte n'est pas aussi grande qu'on pourroit l'imaginer; c'est ce dont on se convaincra en examinant la matiere avec soin. Un exemple

suffira pour nous tirer de ce doute.

Supposons, pour faciliter l'intelligence de ce que nous avons à dire. que la dérive soit nulle; & nous aurons, dans ce cas, la plus grande force, telle que la théorie nous la donne, est à celle qui a effectivement lieu dans la pratique des Marins, comme (sin 45°)2 est à fin 35°.cof 35° (291 & 293.), ou, à fort peu près, comme 10 est à 9; de sorte que toute la perte de force qu'on fait dans la pratique se réduit à la dixieme partie. Le résultat est à peu près le même, quels que soient les autres angles, à l'exception de ceux qu'on forme pour venir au vent, lorsqu'il y a de la dérive. En effet, supposons, comme ci-dessus, la dérive de 10°, la plus grande force sournie par la théorie, sera à celle qui a lieu suivant la pratique des Marins, comme sin (40°)2 est à sin 25° cos 35°, ou, à fort peu près, comme 25 est à 21. La différence, comme on le voit, est un peu plus grande : mais heureusement la nécessité de venir au vent n'est pas aussi pressante que celle d'arriver. Les Vaisseaux, pour l'ordinaire, tendent toujours à venir au vent, pour les raisons qu'on exposera par la suite, sur-tout lorsque le vent est sort, ou, comme disent les Marins, lorsqu'il vente bon fraix; ou, ce qui revient au même, dans le cas où il y a nécessairement beaucoup de dérive; de sorte que, par cette circonstance, la dissiculté que peuvent présenter ces cas particuliers, se trouve à peu près sans force.

TOME II.

PLANC VIII.

 $(D+z)^{\frac{1}{15}}mua^{\frac{1}{5}}(4A^2+ga)$  fin  $(\lambda \pm \epsilon)$  cof  $\lambda$ . Pour trouver la valeur de  $\zeta$ , on remarquera que le centre des forces du rectangle BDHC est éloigné de l'étambot de  $\frac{1}{2}b$ , & que le centre des forces du triangle DEH est éloigné dudit étambot de  $b+\frac{1}{14}e$ : par conséquent, la distance horisontale d'un centre à l'autre sera  $\frac{1}{4}b+\frac{1}{4}e$ . Les forces du triangle sont à celles du rectangle, comme  $\frac{1}{5}e$  est à  $\frac{1}{5}b$ : donc nous aurons  $\frac{1}{5}e+\frac{1}{3}b$ :  $\frac{1}{5}e$ :  $\frac{1}{5}b+\frac{1}{14}e$ :  $\frac{1}{16}be+\frac{1}{14}e^{2}$ ; distance horisontale du centre des forces du Gouvernail entier  $\frac{1}{5}$ ; par conséquent la distance de ce centre à l'étambot  $\frac{1}{5}e+\frac{1}{16}e^{2}$   $\frac{1}{5}be+\frac{1}{16}e^{2}$   $\frac{4^{2b}e+35b^{2}+15e^{2}}{5^{2}b+\frac{1}{16}e^{2}}$ ; ou, en substituant les valeurs de e & de e,  $\frac{1}{5}b+\frac{1}{5}e$   $\frac{1}{7}a(4A^{2}+ga)$ ; ce qui donne, pour l'expression du moment du Gouvernail,  $\frac{1}{5}b+\frac{1}{5}e^{2}$   $\frac{2(A^{4}+5A^{2}ga+g^{2})^{2}}{7a(4A^{2}+ga)}$ ; ce qui donne, pour l'expression du moment du Gouvernail,  $\frac{1}{5}b+\frac{2}{5}e^{2}$   $\frac{2(A^{4}+5A^{2}ga+g^{2})^{2}}{7a(4A^{2}+ga)}$ ;  $\frac{6A^{4}}{7a(4A^{2}+ga)}$   $\frac{6A^{4}}{7a(4A^{2}+ga)}$   $\frac{6A^{4}}{7a}$   $\frac{6A^{4}}{7a(4A^{2}+ga)}$   $\frac{1}{15}mua^{\frac{1}{5}}$  sin  $(\lambda \pm \epsilon)$  cos  $\lambda$ . (298.) On voit, par ces formules, la vérité de ce que nous avons avancé; c'est-à-dire qu'il importe beaucoup d'augmenter g, & de

\* Quoique les Lecleurs qui seront parvenus à entendre parfaitement toute la théorie précédente, ne puissent gueres être arrêtés par les calculs que présente cet article; cependant, pour continuer notre plan, qui est d'éclaireir tous les endroits qui nous paroissent en avoir besoin, nous allons encore développer ceux-ci avec quelque détail.

Il est d'abord évident que le centre des forces, ou résissances, qu'éprouve le restangle BDHC est situé sur la ligne gm qui le divise en deux parties égales; car on peut concevoir la surface du restangle comme composée d'une infinité d'éléments paralleles à HC: or, le centre de chacun étant à son milieu, celui de leur système sera nécessairement sur la ligne qui joint leur centre, c'est-à-dire, sur gm. Ainsi, le centre des résissances du restangle BDHC est éloigné de BC, ou de l'étambot, de la quantité  $gB = \frac{1}{2}b$ .

Il n'est pas moins évident, d'après l'Art. 850, Tome 1, ou plus directement encore

Il n'est pas moins évident, d'après l'Art. 850, Tome I, ou plus directement encore d'après la Note de l'Art 197 de ce Volume, page 129, que ce centre est éloigné de la fuperficie du fluide des \(\frac{1}{5}\) de la hauteur gm, ou de \(\frac{1}{5}\) a: car on trouvera que la somme mub sin x sin \(\frac{1}{5}\)

des résistances du rectangle =  $\frac{mub \sin x \sin b}{3 \sin x} \cdot x^{\frac{1}{2}}$ , & celle des moments de ces résistances =

mub fin x, fin b  $x^{\frac{1}{2}}$ , ou , en faisant x = a, afin d'avoir ces quantités pour le rectangle entier, & supposant, pour simplifier, fin x = fin b = fin n = 1, la somme des résistances fera  $= \frac{1}{3} muba^{\frac{1}{2}}$ , & celle des moments  $= \frac{1}{4} muba^{\frac{1}{2}}$ . Divisant donc la somme des moments par celle des résistances, le quotient  $\frac{1}{3}$  a sera la distance du centre des résistances du rectangle à la superficie du située. (Tome 1, 120 & 850)

tangle à la superficie du sluide, (Tome I, 120 & 850.).

On voit pareillement qu'en divisant EH en deux parties égales en f, & tirant la ligne Df, le centre des forces du triangle sera sur cette ligne; ainsi il ne s'agit plus que de sçavoir en quel point. Pour cela, on procédera, comme on l'a fait à l'Article cité; mais comme la dimension horisontale de la surface n'est pas constante, comme on l'a supposé alors, attendu que la surface dont il s'agissoit étoit un rectangle, on mettra y à la place de b, ou, ce qui est la même chose, on prendra la formule dont on a déjà fait usage

F10. 40.

diminuer b\*; c'est-à-dire, de faire ensorte que la sigure du Gouvernail approche le plus qu'il est possible de celle d'un triangle; c'est aussi ce que les Marins pratiquent ordinairement.

(299.) La distance D+z varie à mesure que l'angle  $\lambda$  devient plus grand; mais cette différence est négligeable, à cause de la grande

longueur de D à l'égard de 7.

(300.) Enfin, il est nécessaire de faire observer que l'angle  $\lambda$  que la théorie donne comme le plus avantageux, ou qui produit la plus grande force, qui est = 45° ± \(\epsilon\), n'est nullement celui qui convient le mieux pour faire virer le Navire vent devant; car le Gouvernail retarde la marche du Vaisseau, ou diminue la vîtesse u, & sous cet angle il la diminue davantage qu'il ne le feroit sous un autre angle plus petit. Mais,

à l'Art. 288: ainsi, la formule  $\frac{muy \, fin \, x \, fin \, \theta}{2 \, fin \, n} \, (x^{\frac{1}{2}} dx)$ , ou simplement  $\frac{x}{2} \, muy \, x^{\frac{1}{2}} \, dx$  (en faisant, dans les mêmes vues que ci-dessus,  $fin \, x = fin \, \theta = fin \, n = 1$ ), sera l'expression de la résistance qu'éprouve une différencielle horisontale d'une surface plane, & son moment fera  $= \frac{1}{4} \, muy \, x^{\frac{1}{2}} \, dx$ . Mettant pour y sa valeur  $\frac{ex}{a}$ , asin que ces expressions deviennent refatives au triangle DHE, on aura  $\frac{muex^{\frac{1}{2}} \, dx}{2 \, a}$  pour la résistance d'une différencielle hori-

fontale du triangle, &  $\frac{mvex^{\frac{1}{2}}dx}{2a}$ , pour celle de son moment. Intégrant ces expressions & saisant x=a; la somme des résistances, ou la résistance totale qu'éprouve le triangle, fera  $=\frac{1}{5}muea^{\frac{1}{2}}$ , & la somme des moments de ces résistances  $=\frac{4}{7}muea^{\frac{1}{2}}$ . Divisant donc la somme des moments par celle des résistances, le quotient  $\frac{5}{7}a$  sera (Tome I, 120 & 728.) la distance du centre des résistances du triangle à la superficie du sluide. Prenant donc  $dp=\frac{5}{1}a$ , & menant pq parallele à EC, le point q sera le centre des résistances du triangle; & comme DH:Dp::fH:qp, ou  $7:5::\frac{1}{2}e:qp=\frac{5}{14}e$ ; il s'ensuit que ce centre est éloigné de BC, ou de l'étambot, de  $b+\frac{1}{14}e$ ; & la distance horisontale qr du centre des résistances du triangle, à celui des résistances du rectangle, est  $=\frac{1}{2}b+\frac{5}{12}e$ .

Maintenant, pour avoir la distance horisontale du centre du Gouvernail à l'étambot, on remarquera que la force, ou résistance du triangle, étant  $= \frac{1}{5} muea^{\frac{1}{2}}$ , & celle du rectangle  $= \frac{1}{3} muba^{\frac{1}{2}}$ , ces deux forces seront l'une à l'autre comme ces deux quantités, ou, en divisant par  $mua^{\frac{1}{2}}$ , comme  $\frac{1}{5}e$  est à  $\frac{1}{3}b$ . Donc en regardant le Gouvernail comme le système du rectangle & du triangle, & divisant la distance horisontale qr en raison inverse des forces qui s'exercent en n & en q, conformément à ce qui a été démontré, Tome 1, Art. 81 jusqu'a 94, on aura la distance horisontale du centre des forces du rectangle à celui des forces du Gouvernail; ainsi, l'on aura  $\frac{1}{5}e:\frac{1}{3}b::rx:xq$ ; d'où l'on tire  $\frac{1}{5}e+\frac{1}{5}$ 

 $\frac{1}{3}b:\frac{1}{5}e::rx+xq=qr=\frac{1}{2}b+\frac{1}{1A}e:rx=\frac{\frac{1}{10}be+\frac{1}{14}e^2}{\frac{1}{10}e+\frac{1}{3}b}$ ; c'est la distance horisontale du centre des forces du rectangle à celui des forces du Gouvernail. Le reste du calcul de cet Article est trop simple pour que nous nous y arrêtions davantage.

\* Car on voit, par la formule, que le moment qu'elle exprime croit à proportion que g = CE = b + e augmente. Mais  $b = \frac{2A^2}{a} - g$  (288.), & la surface  $A^2$  du Gouvernail restant constante, ainsi que sa hauteur a, il est évident que g ne peut pas augmenter, sans que b diminue.

198 EXAMEN MARITIME, Liv. III, Chap. III.

comme, pour les raisons que nous avons données ci-dessus, il convient de s'en tenir à la pratique actuelle des Marins; nous nous dispenserons d'entrer dans une plus longue discussion à ce sujet.

## CHAPITRE III.

## De la Rame. \*

(301.) LA Rame paroit, au premier coup d'œil, une machine fort simple; mais lorsqu'on en veut développer la théorie, il semble qu'elle en devient d'autant plus sublime, ou qu'elle exige des discussions d'un ordre d'autant plus élevé qu'elle a paru d'abord plus simple. Nous ne nous arrêterons pas à exposer les erreurs nombreuses dans lesquelles sont tombés à cet égard, non-seulement les anciens Géometres, mais encore les Géometres modernes de la plus grande célébrité, qui ont écrit sur ce sujet, d'après ce que leur avoient laissé leurs prédécesseurs (a) (b). Nous ne nous arrêterons pas non

<sup>\*</sup> Ce mot n'est pas autant en usage parmi les Marins, que celui Aviron, qui signifie la même chose; ainsi nous nous servirons de l'un ou de l'autre, suivant que nous jugerous convenable aux circonstances.

<sup>(</sup>a) M. Bouguer prétend, dans son Traité du Navire, Liv. I, Sett. II, Chap. IV, pag. 110, que plus la partie extérieure de la Rame sera courte, la pale étant augmentée à proportion, afin que son moment soit toujours le même, plus la vîtesse de l'Embarcation doit être grande. C'est d'après ce principe qu'il sonde tout son calcul, qui par conséquent, doit par - tout se ressentir du vice du principe. Le motif qui a déterminé cet Auteur à augmenter la pale, est, qu'il a imaginé qu'en diminuant la partie extérieure de la Rame, le Rameur ne pourroit pas contre-balancer le moment de la pale, attendu que le moment qu'il emploie est toujours constant, & doit être égal à celui de la pale. Cette erreur vient de ce qu'il n'a confidéré ces moments que comme fimples, & non comme des moments d'inertie, tels qu'ils le sont effectivement. Que la pale soit grande on petite, le Rameur par son effort sait toujours équilibre à son moment, parce que ce moment els le produit de la résistance que la pale éprouve dans l'eau, par sa distance au centre de rotation de la Rame; & la rélistance est comme la vitesse de la pale. Si cette vitesse est petite, en mouvant la pale avec plus de vitesse, on augmentera son moment, sans qu'il soit nécessaire d'altérer sa distance au toles, qui est le point d'appui de la Rame; & au contraire, si l'on diminue la distance au tolet, on augmentera le moment sans altérer la pale, en la mouvant seulement avec plus de vitesse. Les Marins connoissent parfaitement tout cela, & les Géométres qui examineront ce sujet avec la plus légere attention, trouveront ce que nous avançons ici de la plus grande évidence. On oblervera encore qu'avec la même Rame on ne fait pas toujours usage de la même pale; quand le Rameur ensonce dans l'eau une moindre portion de la Rame, il la tire avec plus de vitesse, & réciproquement; l'une & l'autre maniere de ramer est bonne, suivant les circonstances, la premiere quand la mer est calme, & qu'il ne fait point de vent; & l'autre dans le cas contraire. C'est ordinairement le désaut d'expérience qui sait tomber les Géométres dans de pareilles erreurs: nous verrons bientot qu'en supposant la pale infinie, cas dans lequel M. Bouquer prétend que la vîtesse de l'Embarcation seroit aussi infinie, nous verrons, dis - je, que cet Auteur est si éloigné de la vérité, que même cette vîtelle seroit nulle. Outre ces défauts & l'omission de beaucoup d'autres attentions absolument accessaires, le calcul de M. Bouguer

plus à examiner si l'on doit considérer la Rame comme un levier Plane, VIII. d'un des trois genres énoncés dans le Tome 1, Art. 197, parce que cette discussion ne nous sourniroit rien pour notre objet, qui se réduit à considérer la force & les effets de cette machine, sans nous écarter jamais des loix les plus rigoureuses de la Méchanique, afin d'éviter de tomber dans l'erreur, & de parvenir à connoître parfaitement les avantages qu'on peut en tirer.

(302.) La Rame, comme nous l'avons dit (11.), n'est autre chose qu'une piece de bois AB, qui, étant appuyée, ou rendue solide fur le plat-bord de l'Embarcation en C, se tire par l'extrêmité A dans la direction AE, tandis que l'autre extrêmité B est plongée dans l'eau, & se meut en sens contraire. La réaction que la résistance de l'eau communique à l'Embarcation, la pousse, & la met

en mouvement.

(3031) Les parties que nous avons à considérer dans la Rame. sont la partie intérieure AC, ou la partie qui est en dedans de l'Embarcation, que les Marins appellent le manche de la Rame\*. La partie extérieure CB, qu'on rend légere de bois le plus qu'il est posfible dans toute sa portion CD. La pale BD, qui est large & mince, afin qu'en même temps elle soit plus légere, & qu'en raison de sa plus grande largeur, ou de sa plus grande surface, elle trouve une plus grande résistance dans l'eau : & ensin, le point F,

dépend encore du principe que les résistances qu'éprouve l'Embarcation sont comme les quarrés des vîtesses : & par conséquent il est parvenu à de nouveaux résultats non moins éloignés de la vérité qui doit faire l'objet de nos recherches.

<sup>(</sup>b) Léonard Euler, dans les Mémoires de l'Académie Royale de Berlin, Tome III. ennée 1747, traite de la théorie de la Rame avec grande attention. Il fait remarquer l'er-reur de M. Bouguer, & fait entrer dans son calcul beaucoup de considérations nécessaires; mais il fonde toutes ses recherches sur le même principe, que les résistances des fluides sont comme les quarres des vîtesses. En outre, quoiqu'il ait égard au poids de la Rame, qui est une considération nécessaire, ce n'est pas pour le retrancher de la force qu'emploie le Rameur, comme cela devroit être, puisque ce poids est pour lui la cause d'une fatigue continuelle; il sait seulement usage de cet élément pour faire remarquer que dans l'action de Rames il produit une appetité de moment pour sait par le produit une appetité de moment pour sait par le produit une appetité de moment pour sait par le produit une contra que de la force qu'emploie le la fait seule d'une fatigue continuelle ; il fait seulement usage de cet élément pour sait par le la fait seulement usage de cet élément pour sait par la fait seulement usage de cet élément pour faire remarquer que dans l'action de la fait seulement usage de cet élément pour sait par la fait seulement usage de cet élément pour faire remarquer que dans l'action de la fait seulement usage de cet élément pour faire remarquer que dans l'action de la fait seulement usage de cet élément pour faire remarquer que dans l'action de la fait seulement de Ramer il produit une quantité de moments : mais nous verrons bientôt que cette quantité est négligeable. Sa détermination de la longueur que doivent avoir les parties intérieure & extérieure de la Rame, sans en exclure la grandeur de la pale, sui est fournie par la substitution de sa vraie valeur, en quantités qui renferment la même partie extérieure. En esset, on verra, par la suite, qu'étant donné la force qu'emploie le Rameur, ainsi que la vitesse avec laquelle il meut ses bras, & les longueurs des parties intérieure & extérieure de la Rame; la grandeur de la pale ne peut demeurer arbitraire; & si l'on vouloit qu'elle le fût, aucune des autres quantités ne pourroit l'être : parce qu'entre toutes ces quantités il se forme une équation qui donne la relation qu'elles ont entre elles. On trouve les mêmes considérations dans un autre Ouvrage du même Auteur, intitulé, Sciencia Navalis, Tom. II, Cap. VII.

<sup>\*</sup> Les Espagnols appellent cette partie le Guion; dans quelques ports français on l'appelle le Giron; mais cette expression a vieilli-

qui demeure sans mouvement, ou fixe, pendant l'action de la Rame; car il est clair que le manche se mouvant vers l'avant, & la pale vers l'arriere, il doit y avoir, dans la longueur de la Rame, un point qui soit fixe, & sur lequel se fait le mouvement de rotation, encore que ce ne soit que pour cette palade seule; ou pour un seul coup de Rame.

(304) Les moments qui agissent, & qu'il faut considérer dans l'action de la Rame, sont, 1°, le moment que produit l'effort du Rameur à l'extrêmité A du manche où il applique ses sorces. 2°. Celui qu'il fait avec ses pieds, ou son corps, dans la direction contraire, sur le fond, ou sur les bancs de l'Embarcation; car il n'y a pas d'action sans une réaction égale & contraire (Tome I, 22.) : l'effer de ce moment est le même que s'il agissoit sur le bord même de la Barque. 3°. La résistance de l'eau contre toute la carene de l'Embarcation, laquelle peut de même être considérée comme une force agissante sur le bord même. 4°. La rélissance, ou la force qu'exerce la pale dans l'eau. 5°. Le poids de la Rame qui doit être soutenu par le Rameur; car si le centre de gravité de la Rame se trouve hors du bord de l'Embarcation, ce poids agit avec un moment que le Rameur doit alors balancer. 6°. La force avec laquelle l'eau soutient la pale aussi-tôt qu'elle se submerge, ce qui produit un moment favorable au Rameur. 7°. Le moment d'inertie de la Rame, lequel doit aussi être vaincu par le Rameur. Nous négligerons de considérer l'effer de ce moment, parce que nous ferons voir, à la fin, combien l'action qu'il peut produire est petite. 8°. Enfin, le moment d'inertie du corps du Rameur, ou des Rameurs. Léonard Euler a fait entrer ce moment dans son calcul; mais nous négligerons également de le considérer, parce que le moment qui résulte du mouvement du corps du Rameur vers l'avant, est égal à celui qui résulte de son mouvement contraire, ou vers l'arriere, & que ces deux moments se compensent mutuellement.

(305.) Soit donc a la longueur du manche, ou la distance du plat bord, ou de l'apostis, au point où sont appliquées les forces du

Rameur, ou des Rameurs.

V la vitesse avec laquelle les Rameurs meuvent leurs bras.

K le poids que devroit enlever le Rameur avec la vîtesse V. pour faire un effort équivalent à celui qu'il exerce à l'extrêmité du manche.

m la densité du fluide.

u la vîtesse de l'embarcation.

mRu la résistance à la proue, ou la résistance totale.

x la distance de l'apossis au point immobile de la Rame.

b la distance du même apossis au point où se réunissent les forces, ou résissances, de la pale.

V' la vîtesse de ce même point.

mrV' la résistance de chacune des pales.

n le nombre des Rameurs.

The temps qui s'écoule entre deux palades consécutives, ou entre un coup de Rame & l'autre.

t celui qu'emploient les Rameurs à donner chaque palade. G la distance de l'apostis au centre de gravité de la Rame.

P le poids de la Rame.

e l'espace, ou le volume qu'occupe la pale dans l'eau.

Cela posé,  $\frac{GP}{a}$  sera l'expression du poids que doit soutenir le Rameur, à cause du poids P de la Rame; &  $\frac{meb}{a}$  sera celui qui est destiné à lui saire équilibre, ou qui agit en sens contraire, parce que le volume d'eau déplacé par la pale, la soutient dans l'action de Ramer avec une sorce exprimée par le poids me de ce volume (Tome I, 561.); de sorte que le poids total que doit vaincre le Rameur par son effort, sera  $= K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}$ ; nous exprimerons ce poids par k \*.

(306.) Quoique la force avec laquelle le Rameur, ou les Rameurs agissent, ne soit que kV; cependant, comme, lorsque l'Embarcation est en mouvement, la vîtesse des bras du Rameur est V+u, la force appliquée à l'extrêmité du manche sera = k(V+u), & son moment = k(a+x)(V+u); produit de k(V+u), par la distance a+x de l'extrêmité du manche au point immobile de la Rame.

(307.) Le moment que le Rameur, ou les Rameurs produisent avec leurs pieds, ou leur corps, dans une direction opposée à celle de l'Embarcation, sera = kux \*\*. La résistance de la proue de l'Em-

<sup>\*</sup> Car si la Rame étoir sans pesanteur, & si le stuide n'agissoit pas de bas en haut sur la pale, le Rameur auroit constamment à mouvoir le poids K avec la vîtesse V; mais lorsque la Rame est plongée dans l'eau, & que le Rameur est prêt à produire son action, il a déjà à soutenir le poids  $\frac{GP}{a} - \frac{meb}{a}$ , en vertu de l'excès de la portion du poids de la Rame, qu'il doit supporter, sur la poussée verticale de l'eau contre la pale : ainsi, le Rameur est dans le même cas que si ses mains étoient constamment chargées du poids  $\frac{GP}{a} - \frac{meb}{a}$ , sorsqu'il produit chaque palade. Donc il ne doit vaincre, dans cette action, que le poids  $K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a} = k$ .

<sup>\*\*</sup> Car l'action du Rameur se transmet à l'embarcation, par la pression de la Rame contre le tolet. Or, il est évident que la vîtesse de ce point est = u; ainsi la quantité d'action produite sur lui en vertu du poids k que le Rameur peut vaincre dans la pa-

barcation étant = mRu, la portion de cette résistance que doit vaincre chaque Rameur, sera  $= \frac{mRu}{n}$ ; mais le temps pendant lequel la Rame agit, étant seulement = t, il est nécessaire, pour vaincre la résistance qui agit pendant tout le temps T qui s'écoule entre une palade & celle qui la suit, il est nécessaire, dis-je, que chaque Rame surmonte une résistance  $= \frac{Tm Ru}{tn}$ ; & le moment de cette résistance est  $= \frac{Tm Rxu}{tn}$ .

lade est = ku, & son moment par rapport au point sur lequel se sait la rotation de la Rame, sera = kux. On peut d'ailleurs s'en convaincre de cette autre manière; nous venons de voir que k(a+x)(V+u) est l'expression du moment de la force appliquée à l'extrêmité du manche, parce que cette extrêmité se meut avec la vîtesse V+u, & qu'elle est à la distance a du tolet. Or, la vîtesse u étant constante, la vîtesse V varie dans les disserents points de la Rame, suivant leurs distances au point d'appui: ainsi, on aura le moment de la partie de l'action qui s'exerce à tout autre point de la Rame, en substituant, dans l'expression du moment, la distance de ce point au tolet, avec la vîtesse qui lui correspond; mais au tolet a=0, & V=0: donc le moment de l'action qui s'exerce contre le tolet, est = k(0+x)(0+u) = kux.

xerce contre le tolet, est = k(0+x)(0+u) = kux.

Ceci posé, comme il n'y a point d'action sans une réaction égale & contraire (Tome I, 22.), il s'ensuit que la réaction s'exerce contre l'agent qui produit l'action: or l'agent est ici le Rameur qui s'appuie contre l'embarcation, soit en pressant ses pieds contre le fond, soit en s'appuyant fortement contre le banc sur lequel il est assis; donc il transmet cette réaction à l'Embarcation, donc elle est = kux, qui est l'expression de l'action contre le tolet. Si l'agent ne tenoit point à l'Embarcation, il est clair qu'il seprouveront,

lui seul, toute la réaction, sans qu'elle en éprouvat rien.

On peut rendre ceci encore plus sensible, par une expérience sort simple. Supposons deux Embarcations en couple l'une de l'autre, mais absolument isolées. Supposons en même temps qu'on garnisse des Avirons sur le bord d'une des deux, mais dont les manches soient assez longs pour atteindre dans l'autre, & que les Rameurs se mettent dans celle-ci. Si l'on fait donner un seul coup d'Aviron, on verra aussi-tôt les deux Embarcations se sépater & marcher en sens contraire; celle sur laquelle les Avirons sont garnis, irà de l'avant, & celle dans laquelle sont les Rameurs, culera. Si l'on faisoit cette expérience, avec quesque précision, on verroit que, toutes choses d'ailleurs égales, l'Embarcation sur laquelle sont donné cette palade. Or, on ne peut douter que c'est la réaction du moment de sorte transsmis à la premiere Embarcation, qui fait culer la deuxierne car su la palade avoit été donnée par des Rameurs suspendus en l'air, il est clair qu'elle n'auroit pas changé de place. Si on garnissoit pareil nombre d'Avirons sur la deuxierne Embarcation, que nous supposons égale & semblable à la premiere, en mettant aussi des Rameurs dans la premiere ; alors si les deux chiourmes emploient la même force, & que toutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que soutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que soutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que toutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que soutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que soutes choses soient d'ailleurs égales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que soutes choses soient d'ailleurs espales, les deux Embarcations prendront la même vîtesse que s'il étoit possible d'isoler le Rameur, il y auroit sans doute beaucoup à gagner pour la vîresse; mais cela est absolutement impossible

Nous avons insisté beaucoup sur ce point, parce que nous avons vu des personnes, d'ailleurs assez instruites, regarder cette réaction comme chimérique. Le comme ne devant point
entrer dans le calcul des moments qui influent sur le mouvement progressif de l'Embarcation. Par une méprise singuliere, ils consondoient cetre action des pieds des Rameurs
contre le fond de l'Embarcation, avec celle que produiroit un homme en appuyant fortement
contre le fond, en sens contraire à son mouvement progressif, en se servant d'un bâton,
ou autre chose équivalente, action qui ne peut évidemment point insluer sur la vîtesse de

l'Embarcation,

(308.) La résistance de la pale est = mrV', & son moment est = mrV' (b-x). Nous supposerons, dans cette théorie, que les arcs décrits par les mains des Rameurs, & par les centres des pales, soient petits; & par conséquent, que ces points se meuvent à très-peu près parallélement à la route de l'Embarcation, asin d'éviter de saire entrer dans le calcul l'obliquité avec laquelle il seroit nécessaire de considérer leur action; cette supposition est d'ailleurs conforme à la pratique journaliere. Supposant donc tous ces moments en équilibre, nous aurons k(a+x) (V+u) =  $kux + \frac{Tm Rxu}{m} + mrV'$  (b-x).

(309.) Pour dégager les inconnues que renferme cette équation, nous supposerons que la Rame AB passe dans la situation ab, en tournant sur le point fixe F; de sorte que le point, ou l'appositis C, parvienne en c; nous aurons les triangles semblables, AFa, CFc, & BFb, lesquels donneront ces analogies CF(ou,x):AF(ou,a+x)::Cc(ou,u):Aa(ou,V+u); d'où l'on tire  $x=\frac{au}{V}:\&CF(ou,x):FB(ou,b-x)::Cc(ou,u):Bb(ou,V')$ , ce qui donne  $V'=\frac{(b-x)u}{x}$ . Ces valeurs étant substituées dans l'équation, elle deviendra  $ak(V+u)^2=kau^2+\frac{TmRau^2}{tn}+\frac{mr(bV-au)^2}{a}$ .

(310.) Cette formule sert pour tous les cas, c'est-à-dire, qu'elle convient tant pour ceux où l'Embarcation est en mouvement, que pour celui où elle est en repos, ou, ce qui revient au même, pour le premier instant où l'on veut commencer à lui faire prendre du mouvement. Dans ce cas, on a u=0; & la formule devient  $a^{2}kV^{2} = mrb^{2}V^{2}$ , ou bien  $a^{2}k = mrb^{2}$ ; & comme on doit supposer que les Rameurs emploient toujours une même action, ou que leur force est toujours la même, il s'ensuit qu'on aura, dans tous les cas,  $a^2k = mrb^2$ , ou  $mr = \frac{a^2k}{h^2}$ ; d'où l'on doit conclure que la quantité r, &, par conséquent, la grandeur de la pale que doit employer le Rameur, ou la quantité dont il doit la plonger dans l'eau, n'est pas arbitraire, mais qu'elle dépend des valeurs de a & b, & de la force k qui est employée dans l'action; de sorte que si le Rameur vouloit submerger davantage sa Rame, ce seroit alors augmenter la pale; & il faudroit, dans ce cas, qu'il augment fon action k: sans cela, la pale reste constante.

(311.) Substituant maintenant cette valeur de mr dans la dernière formule, elle se changera en celle-ci,  $2akVu = \frac{TmRau^2}{tn} - \frac{a^2k}{b^2}u(2bV-au);$ 

TOME II.

EXAMEN MARITIME, Liv. III, Chap. III. ou, en divisant par au,  $2kV = \frac{ImRu}{tn} - \frac{ak}{b^2}$  (2bV - au); ce qui donne  $u = \frac{2kV(a+b)}{\left(\frac{ImR}{tn} + \frac{a^2k}{b^2}\right)b} = \frac{2kVtnb(a+b)}{ImRb^2 + a^2ktn}$ ; c'est l'expression de 204

la vîtesse que doit prendre l'Embarcation; & en substituant de plus la valeur de  $k = K - \frac{GP}{4} + \frac{meb}{4}$ , elle deviendra . . . .

 $2Venb(a+b)\left(K-\frac{GP}{a}+\frac{meb}{a}\right)$  $u = \frac{1}{TmRb^2 + a^2 tn \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}\right)}.$ 

(312.) Supposons, par exemple, un Canot armé de 15 avirons à couple \*; & qu'on ait a = 4, b = 8, K = 30, GP = 24, me = 2, T=3, t=1, mR=60, (a), n=15; & I'on aura k=30-6+4=28, &  $u=\frac{56\cdot 15\cdot 8\cdot 12\cdot V}{3\cdot 60\cdot 64+16\cdot 28\cdot 15}=\frac{84}{19}V$ . Donc, fi I'on fuppose la vîtesse V== i pieds par seconde, on aura la vîtesse u du Canot = 6 pieds 13 par seconde, laquelle marche équivaux à 4 milles par heure.

(313.) Si les Rameurs s'efforçoient, pendant un certain espace de temps, au point que K devînt = 60., & V=2, on auroit k=60 - 6 + 4 = 58, &  $a = \frac{116 \cdot 15 \cdot 8 \cdot 12 \cdot 2}{3 \cdot 60 \cdot 64 + 16 \cdot 58 \cdot 15} = \frac{696}{53} = 13$  pieds  $\frac{7}{63}$ .

vîtesse qui équivaut à 8 milles par heure.

(314.) Supposons le même Canor armé de 9 Avirons à pointe, c'est ainsi que les Marins appellent les Avirons dont les manches ont une longueur presque égale à la largeur de l'Embarcation \*\* : & soit a=7, b=11, n=9, les autres quantités étant comme ci-dessus; l'on aura  $u=\frac{56.9 \cdot 11 \cdot 18 \cdot V}{3 \cdot 60 \cdot 121 + 49 \cdot 28 \cdot 9} = 2 \frac{876}{948} V$ . Donc, si l'on suppose  $V=\frac{1}{2}$  pieds par seconde, on aura u=4 pieds  $\frac{122}{516}$  par seconde, ce qui équivaut à 2 milles ? par heure.

(315.) Si, pendant un certain espace de temps, les Rameurs

\*\* Il est clair qu'on ne peut armer qu'un seul Aviron à pointe sur chaque banc de Rameur; c'est ce que les Marins appellent Nager en pointe. Les Espagnols appellent cos

Avirons Remos de Punta.

<sup>\*\*</sup> On appelle Avirons à couple, ceux dont la longueur du manche est moindre que la demi-largeur de l'Embarcation, de forte qu'on peut armer deux Avirons sur le même banc; e'est ce que les Marins appellent Nager en Couple. Les Espagnols appellent ces especes d'Avirons Remos Pareles.

<sup>(</sup>a) Dans un Canot de 37 pieds de longueur, & de 8 pieds de largeur, on a R =  $\frac{20}{64}$ : & multipliant par 64, poids d'un pied cubique d'eau, on aura mR = 90; de laquelle quantité on doit prendre les deux tiers (Tome I, 644.) 60, pour avoir la valeur de la résistance absolue.

portoient leurs efforts jusqu'à rendre K = 60, & V = 2, on auroic  $u = \frac{116 \cdot 9 \cdot 11 \cdot 18 \cdot 2}{3 \cdot 60 \cdot 121 + 49 \cdot 58 \cdot 9} = 8$  pieds  $\frac{8}{11}$ ; ce qui équivaut à 5 milles  $\frac{1}{6}$  par heure.

(316.) De la valeur de u qu'on a trouvée (312.), il suit, 1° que la vîtesse de l'Embarcation sera toujours proportionnelle à la vîtesse V, avec laquelle les Rameurs meuvent leurs bras, ou les manches de leurs Avirons: 2° que la même vîtesse u augmentera, si l'on augmente la force k qu'emploient les Rameurs, sans diminuer la vîtesse V: 3° que la même vîtesse u augmentera encore, si le rapport  $\frac{t}{T}$  augmente, ainsi que le nombre n des Rameurs; & ensin que cette même vîtesse diminuera à mesure que la résistance mR de la proue deviendra

plus grande.

(317.) Toutes ces conséquences sont généralement connues des Marins: mais il nous reste à en examiner d'autres que nos formules fournissent également. La quantité  $k = K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}$ , peut augmenter, non seulement avec la force K du Rameur, mais encore en diminuant le moment GP, ce qu'on peut obtenir de deux manieres. r°. En diminuant le poids de la partie extérieure de la Rame le plus qu'il sera possible; car, par là, non seulement on diminue P, mais on diminue aussi G. 2°. En augmentant le poids de la partie intérieure, ou du manche de la Rame. A la vérité, en employant ce moyen, on augmente P, mais on diminue beaucoup davantage G; & de cette maniere on peut parvenir jusqu'à rendre GP-meb=o: auquel cas toute la force du Rameur s'emploîra avec utilité. Les Marins ont déjà pris le parti de laisser beaucoup de bois au manche de leurs Avirons, & prétendent que cette grosseur leur est commode; mais je ne crois pas qu'ils aient jamais imaginé que cela pût contribuer à augmenter la vîtesse de l'Embarcation. Ils pourroient même obtenir cet avantage à un plus haut degré, en ajoutant quelque poids à l'extrêmité du manche, comme du plomb qu'on pourroit même încruster dans le bois, & en augmentant ce poids jusqu'au point de rendre GP - meb = 0, ou jusqu'à ce que la pale étant plongée dans l'eau, comme elle l'est ordinairement dans l'action de la Rame, on trouve que le centre de gravité soit sur l'apostis, c'est-à-dire, dans le point C, où la Rame s'appuie sur le plat-bord de l'Embarcation; on auroit, dans ce cas, k = K, & l'on obtiendroit ainsi toute l'augmentation qu'il est possible d'obtenir, sans préjudicier au Rameur; c'est-à-dire, sans que son travail en sût augmenté.

(318.) Supposons, dans les exemples précédents, que GP—mab=0, ou que k = K, on aura  $u = \frac{2KV tnb(a+b)}{TmRb^2 + a^2Ktn}$ . Substituant donc les va-

pieds; par seconde, ce qui équivaut à 8 milles par heure; c'est à peu près le même sillage qu'auparavant.

(319.) En voyant que la quantité kV, ou la quantité d'action qu'emploie le Rameur, se trouve dans le numérateur de la formule, tandis qu'on voit seulement la quantité k dans le dénominateur, on pourroit croire que plus on augmentera V, en diminuant k, plus l'Embarcation acquerra de vîtesse; mais il faut observer qu'en supposant k=0, la vîtesse u de l'Embarcation devient aussi zéro : donc il y a nécessairement une valeur de kV qui donne la plus grande vitesse u possible. Pour trouver cette valeur, il est nécessaire de supposer que le Rameur emploie toujours un même effort, & cherchet la raison suivant laquelle la vîtesse V augmente, ou diminue, en diminuant, ou augmentant le poids K; car, ayant déterminé cette raison, on trouvera facilement la plus grande raison qui est celle qu'on cherche. Supposons qu'un homme puisse soutenir, ou être près de soutenir un poids Q, mais non davantage; il est clair que ce poids doit être regardé comme la masse que que nous devons supposer qu'il puisse tirer, mais sans pouvoir lui donner aucune vitesse. Supposons aussi que la plus grande vîtesse avec laquelle le même homme puisse mouvoir ses bras, sans tirer aucun poids, soit de W pieds par seconde : or, comme il est évident qu'à mesure qu'il diminue la vîtesse avec laquelle il meut ses bras, il pourra lever, ou tirer un plus grand poids, ce poids sera comme la diminution de cette vîtesse, & nous pourrons former cette équation,  $\frac{w}{o} = \frac{w-v}{\kappa}$ ;

d'où l'on tire  $V = W(\frac{Q-K}{Q})$ . Si K étoit = 0, on auroit V = W & si l'on avoit V = 0, il en résulteroit K = Q. Ces valeurs doivent s'évaluer d'après les efforts dont les Rameurs sont capables. Un homme peut soutenir 225 livres, & même plus, & il peut mouvoir ses mains, lorsqu'elles ne sont chargées d'aucun poids, avec une vîtesse de 6 à 7 pieds par seconde; mais seulement pendant peu de temps, & non pendant plusieurs heures, comme le travail des Rameurs l'exige.

Pour un travail continuel, il nous paroît convenable de supposer  $V = 3 \binom{81-K}{81}$ , ou bien telle autre expression qui soit fondée sur des observations bien faites sur la force des Rameurs qu'on emploîtoit; mais, en général, nous aurons toujours de la même maniere  $V = W(\frac{Q-K}{Q})$ , W ainsi que Q exprimant des quantités qui soient

réellement supportables pendant beaucoup de temps.

(320.) Substituant donc cette valeur de V dans celle qu'on a trouvée ci-dessus pour u, & nous aurons  $u = \frac{2Ktnb(a+b)W(O-K)}{Q(TmRb^2+a^2Ktn)}$ , dont la dissérencielle, en supposant K variable, étant égalée à zéro, nous donnera la plus grande valeur de K, telle que l'effort du Rameur, étant exprimé par cette valeur, il donnera à l'Embarcation la plus grande vîtesse qu'il est possible s ainsi, nous aurons (Q-2K) ( $TmRb^2+a^2Ktn$ ) =  $a^2tnK$  (Q-K), ce qui donne  $a^2tnK^2+2TmRb^2K=TmRb^2Q$ ; équation du second degré, dont les racines donneront  $K=-\frac{TmRb^2}{a^2tn}\pm\frac{TmRb^2}{a^2tn}\left(1+\frac{a^2tnQ}{TmRb^2}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

(321.) Supposons maintenant Q = 81, & les autres quantités telles que nous les avons supposées dans le premier exemple relatif aux Avirons à couple; c'est-à-dire, T = 3, t = 1, a = 4,

proportion W: W-V:: Q: K; d'où l'on tire  $\frac{W}{Q} = \frac{W-V}{K}$ ; expression qui se réduit à zéro, lorsque V=W, & qui donne Q=K lorsque V=0, ainsi que cela doit être. Quoique cette démonstration explique d'une maniere fatisfaisante la loi que l'Auteur établit, nous ne pouvons dissimuler quelle porte sur un principe qui pourroit bien n'être pas rigoureusement vrai; car il nous semble qu'on peut douter que les diminutions égales de la vîtesse extrême, doivent produire des augmentations égales dans le poids enlevé, & réciproquement. En effet, la diminution de la force à mesure que la vîtesse augmente, est évidemment causée par les efforts que les Rameurs sont obligés de faire pour mouvoir leur propre corps; de sorte que plus ils emploient de force pour produire cet effet, moins il leur en reste pour agir sur les Rames. D'ailleurs, la liberté des mouvements de l'homme ne peut qu'occasionner beaucoup de variation dans leur dégré d'énergie: il nous semble impossible de rensermer cette variabilité dans des formules, & d'en faire l'objet d'un calcul rigoureux. Ces effets nous paroitsent dépendre entièrement de la constitution physique, & même morale de l'homme; ainsi, le seul moyen d'approcher de la vérité, autant qu'il est en nous, est de consulter l'expérience. Au reste, il paroît, par tout ce qu'on a fait sur ce sujet, que la loi exprimée par la formule de l'Auteur, n'est pas éloignée de celle de la nature, de cela suffit pour l'objet dont il s'agit ici.

EXAMEN MARITIME, Liv. III. Chap. III. b=8, mR=60, & n=15; & on aura à peu près K=31; & supposant W=3, on aura V=3  $\left(\frac{81-31}{81}\right)=1$  pied  $\frac{1}{6}$ : de forte que le Rameur doit être capable de tirer un poids de  $\frac{1}{3}$ 1 livres avec une vitesse de 1 pied  $\frac{1}{6}$  par seconde. La valeur de u sera dans un tel cas  $=\frac{62.1\frac{1}{6}.15.8.12}{3.60.64+16.31.15}=8$  pieds  $\frac{1}{2}$  par seconde; vîtesse équivalente à 5 milles  $\frac{1}{3}$  par heure, à peu près.

(322.) Pour le cas où les Rameurs voudroient s'efforcer pendant un court intervalle de temps, de maniere à produire tout l'effort dont ils font capables, nous pouvons supposer V=4  $\left(\frac{180-K}{180}\right)$ , ou Q=180, & l'on aura, à peu près, K=54, &

 $V = 2\frac{4}{5}$ : ce qui donne  $u = \frac{108.2\frac{4}{5}.15.8.12}{3.60.64 + 16.54.15} = 17$  pieds † par se-

conde; vîtesse équivalente à 10 milles ; par heure.

(323.) Pour le cas des Avirons à pointe, dans lequel nous avons supposé a=7, b=11, n=9, T=3, t=1, & mR=60; ayant Q=81, on aura à peu près K=31, & supposant W=3, on aura V=3 ( $\frac{81-31}{81}$ ) = 1 pied  $\frac{1}{6}$ , d'où l'on tirera  $u=\frac{62.1\frac{1}{6}.15.8.12}{3.60.121+49.31.9}=5$  pieds  $\frac{4}{7}$  par seconde; vîtesse qui équivaut à 3 milles  $\frac{1}{7}$  par heure.

(324.) Supposant que les Rameurs s'efforcent pendant un petit intervalle de temps; nous pouvons faire Q = 180; ce qui donne à peu près K = 57, &  $V = 4 \left(\frac{180 - 57}{180}\right) = 2$  pieds  $\frac{11}{12}$ , & u =

 $\frac{114\cdot2\frac{13}{13}\cdot9\cdot11.18}{3\cdot60\cdot121+49\cdot57\cdot9} = 11 \text{ pieds } \text{ par feconde } \text{; vitesse qui correspond}$ 

à 7 milles is par heure.

(325.) Dans les grandes vîtesses, lorsque les Rameurs cherchent à produire tout l'effort dont ils sont capables, il auroit été nécessaire d'avoir égard à la résissance qui provient de la dénivellation du sluide; car la résissance que nous avons employée, & que nous avons exprimée par mR = 60, est seulement celle qui suit la raison des simples vîtesses: mais, dans le cas même où nous avons trouvé la vitesse u = 17 pieds ; la dénivellation ne peut produire, dans la résissance mR = 60, qu'une augmentation de  $3\frac{1}{7}$ , & en conséquence, la vîtesse 17 pieds ; se réduit à 17 pieds ; de sorte que les 10 milles par heure, qui correspondent à cette vîtesse, se réduisent seulement à 10 milles ; ce qui fait  $\frac{1}{15}$  milles de moins. Dans les autres cas, qui sont ceux qui peuvent se présenter le plus souvent dans la pratique, cette dissérence est beaucoup plus petite, & peut, par conséquent, être négligée, pour ne pas compliquer dayantage le calcul.

(326.) Les valeurs de a & de b présentent aussi le cas d'une plus grande vitesse: car, en faisant b=0, on aura également u=0; & l'on augmente beaucoup b, la valeur de K deviendra négative. &, en conséquence, la vîtesse u. La quantité a doit être déterminée d'après la disposition la plus commode pour le Rameur, & d'après la largeur de l'Embarcation. Plus la Rame approchera d'être horisontale, le manche étant à la hauteur de la poitrine, plus le Rameur maniera sa Rame avec facilité. Mais, pour qu'elle demeure sensiblement horisontale, il est nécessaire que a & b soient d'une songueur suffisante, au moins la première doit avoir toute la longueur possible. Il n'y a que deux manieres de déterminer la longueur qu'on peut lui donner; car ou elle doit être de la moitié de la largeur de l'Embarcation, pour nager en couple; ou elle doit être de presque coute cette largeur, pour nager en pointe: mais, comme, dans ce cas, on diminue de moitié le nombre des Rames, il n'est pas nécessaire de beaucoup d'attention reconnoître que la premiere disposition est la plus avantageuse, toutes les sois que l'Embarcation ne sera pas assez petite pour y mettre obstacle. Supposons donc qu'on ait déjà trouvé la relation entre b & a, & que b foit = ah, h étant une constante, ou une quantité dépendante de n dans la formule  $u = \frac{2KV tnb (a+b)}{TmRb^2 + a^2 K tn}$ ; après la substitution, cette formule deviendra  $u = \frac{2 R V e n (1+h)h}{T m R h^2 + K e n}$ . On voit de là que, quelle que soit la valeur de h, quoiqu'elle dépende de n, comme cette derniere est seulement dans le numérateur de l'expression, ainsi qu'on le verra par la suite (328.), plus le nombre des Rames sera considérable, plus la wîtesse u sera grande. Il faut cependant observer que cette disposition ne doit pas avoir lieu dans les Embarcations fort petites, parce que le doublement de l'équipage forme une charge extrêmement pesante pour elles; ce qui augmente beaucoup la résistance mR de la proue, & produit, par conséquent, une diminution dans la vîtesse u : cette disposition pourra cependant toujours avoir lieu, lorsqu'un seul Rameur pourra faire mouvoir deux Rames à la fois.

(327.) Quelle que soit la disposition qu'on emploie, nous sçavons déjà que la partie a doit avoir en longueur la moitié de la largeur de l'Embarcation, ou la largeur entiere. Nous sçavons aussi que cette partie de la Rame doit être rendue aussi pesante qu'il sera possible, asin qu'elle puisse contre-balancer le poids de la partie extérieure: ainsi, il ne nous reste plus qu'à déterminer la relation que a & b doivent avoir entr'elles, en supposant la premiere de ces quantités constante, ou donnée. Considérant donc

EXAMEN MARITIME, Liv. III, Chap. III. b comme une variable, on remplira cet objet en différenciant l'équation  $u = \frac{2 KV \ln b (a + b)}{Tm Rb^2 + a^2 K \ln}$ , & en égalant sa différencielle à zéro, ce qui donnera (a + 2b) ( $Tm Rb^2 + a^2 K \ln$ ) =  $2 Tm Rb^2 (a + b)$ , d'où l'on tirera  $\frac{b}{a} = \frac{K \ln}{TmR} \pm \frac{K \ln}{TmR} \left(1 + \frac{TmR}{K \ln}\right)^{\frac{1}{2}}$ ; c'est la relation la plus avantageuse qu'il puisse y avoir entre b & a, pour obtenir la plus grande vîtesse u; mais toujours d'après la supposition que la partie extérieure de la Rame est en équilibre avec l'intérieure.

(328.) Cette relation ne peut donc être constante: elle dépend de la force K que les Rameurs emploient, & du rapport  $\frac{z}{T}$ ; quantités extrêmement variables. Plus ces quantités seront grandes, de même que le nombre n des Rames, plus la partie b doit être grande à l'égard de la partie a; &, au contraire, elle doit être plus petite à proportion que mR, ou la résistance, sera plus grande. Dans les Embarcations semblables mR est comme les racines quarrées des cinquiemes puissances de leurs dimensions linéaires (188.), & n est simplement comme ces dimensions: de sorte que la plus grande de deux Embarcations semblables données, n'a pas besoin que b soit aussi grand par rapport à a, ou, ce qui revient au même, il faut que la partie extérieure de la Rame soit plus courte, à l'égard de la partie intérieure.

(329.) Supposons K = 31, T = 3, t = 1, n = 15, mR = 60, comme nous l'avons fait dans l'exemple du Canot armé avec des Avirons à couple (321.), & nous aurons  $\frac{b}{a} = \frac{31.15}{3.60} + \dots$   $\frac{31.15}{3.60} \left(1 + \frac{3.60}{31.15}\right)^{\frac{1}{2}} = \frac{31}{12} + \frac{31}{12} \left(1 + \frac{12}{31}\right)^{\frac{1}{2}}$ , ou, à peu près,  $\frac{b}{a} = 5\frac{1}{12}$ : de sorte que si nous faisons a = 4, comme dans le même exemple, nous aurons  $b = 22\frac{1}{4}$ . Substituant cette valeur dans l'équation  $u = \frac{2KV tnb}{TmRb^3 + a^3Ktn}$ , & faisant  $V = 1\frac{1}{4}$ , on aura  $u = \frac{2KV tnb}{TmRb^3 + a^3Ktn}$ , & faisant  $V = 1\frac{1}{4}$ , on aura  $u = \frac{2KV tnb}{TmRb^3 + a^3Ktn}$ 

 $\frac{62.1\frac{6}{6}.15.22\frac{7}{2}.26\frac{1}{7}}{3.60.(22\frac{1}{7})^2 + 16.31.15} = 10 \text{ pieds } \frac{12}{13} \text{ par feconde, ce qui équivaut à 6 mille } \frac{1}{7} \text{ par heure; c'est 1 mille } \frac{1}{7} \text{ de plus que dans l'exemple cité.}$ 

(330.) Mais ceci est calculé sans avoir égard à l'autre maximum qui dépend de la valeur de K: pour les comprendre tous les deux dans la même formule, il est nécessaire d'éliminer une des deux inconnues K ou b, par le moyen des équations mêmes qui ont donné les plus grandes valeurs de ces quantités. De l'équation (327.), (a+2b)  $(TmRb^2+a^2Km) = 2TmRb^2$  (a+b), on tirera

tirera  $K = \frac{Tm Rb^2}{atn (a+2b)}$ . Substituant cette valeur dans l'équation  $a^2 Tn K^2 + 2 Tm Rb^2 K = Tm Rb^2 Q_2(320.)$ , on aura  $aTmRb^2 + 2 Tm Rb^2 (a+2b) = Qatn (a+2b)^2$ , & après avoir fait les réductions, & avoir ordonné, on aura  $b^3 + \frac{1}{4}ab^2 - \frac{Qtna^2}{TmR}b - \frac{Qtna^3}{4 Tm R} = 0^*$ :  $-\frac{Qatn}{TmR}b^2$ 

équation dont la racine positive exprimera la valeur la plus avantageuse de b, & donnera la valeur la plus avantageuse de K =

 $\frac{Tm Rb^2}{ain(a+2b)}$  qui a lieu avec elle.

(331.) Retournons donc au cas des Avirons à couple, & à la fupposition de la continuité du travail des Rameurs; cas dans lequel nous avons fait Q=81, a=4, T=3, t=1, n=15, mR=60; substituant ces valeurs dans l'équation ci-dessus, elle deviendra  $b^3-24$   $b^2-108$  b-108=0, dont la racine positive est à peu près b=28; quantité qui surpasse de 5 pieds à celle qu'on a trouvée ci-dessus. La valeur de K est donc  $=\frac{3.60.28.28}{4.15.60}=39\frac{7}{5}$ : & en substituant cette valeur dans l'équation V=3  $\left(\frac{81-K}{81}\right)$ , elle donne V=1  $\frac{54}{100}$ . Ces trois valeurs étant substituées dans l'équation  $u=\frac{2KVtnb(a+b)}{Tm Rb^2+a^3 Ktn}$ , donnent  $u=\frac{782.1 \frac{54}{100}.28.15.32}{3.60.28.28+16.39\frac{7}{6}.15}$  = 10 pieds  $\frac{78}{100}$  par seconde; vîtesse équivalente à 6 milles  $\frac{1}{2}$  par

heure; c'est un peu plus que dans l'exemple précédent.

(332.) Mais tous les avantages que présentent ces résultats, portent sur la supposition que les parties intérieure & extérieure de la Rame se sont mutuellement équilibre; & on voit clairement l'impossibilité d'obtenir cet équilibre, b étant = 28. On pourroit seulement produire cet esse en saisant tout le manche de ser, & l'unissant ensuite à la partie extérieure de la Rame, par des empâtures ou autrement : mais en prenant ce parti, chaque manche peseroit à peu près deux quintaux, & le Canot seroit alors surchargé de 30 quintaux, ce qui rendroit la résissance mR = 64, au lieu de 60 que nous avions auparavant : cette disposition, bien loin d'augmenter la marche, la diminueroit de \(\frac{2}{3}\) de mille par heure, car elle se réduiroit seulement à 6 milles \(\frac{1}{3}\). Or, on peut obtenit à peu près cette même vîtesse, en se servant d'une Rame ordinaire toute de bois, en saisant seulement b = 9, & on peut

<sup>\*</sup> Cette équation a efsentiellement une racine positive, puisque son dernier terme est négatif. (Voyez, pour la démonstration, la Troisieme Partie du Cours de Mathématiques de M. Bezous, Article 201.).

10 ME II.

Dd

très-bien mettre cette longueur en équilibre avec la partie intérieure en grossissant le manche suivant la maniere usitée par les Anglais; ainsi , on est dispensé de faire usage de ce contrepoids excessis. On doit donc conclure de-là que toute autre longueur plus grande que celle b=9, seroit préjudiciable à cause qu'elle auroit besoin d'un contre-poids; & si l'on ne sait pas usage de ce contre-poids, le même inconvénient arrive, c'est-à-dire, que la marche est diminuée.

(333.) Pour s'assurer de ce que nous venons de dire, il est nécessaire de chercher les valeurs avantageuses de K & de  $\frac{b}{a}$ , non dans l'équation  $u = \frac{2 KV \epsilon nb}{Tm Rb^2 + a^2 K \epsilon n}$ , qui correspond au cas unique, dans lequel la Rame est équilibrée, mais dans l'équation générale

 $u = \frac{2 V t n b (a + b) \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{m e b}{a}\right)}{T m R b^2 + a^2 t n \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{m e b}{a}\right)}; \text{ ou, en fubflituant la valeur}$ 

de  $V = \left(\frac{Q - K}{Q}\right) W$ , dans celle  $u = \frac{2 W \ln b (a + b)}{Q} (Q - K) \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}\right)$ . Faisons maintenant, pour  $TmRb^{1} + a^{1} \ln \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}\right)$ 

simplifier le calcul  $\frac{GP-meb}{a}=A$ , & supposant ensuite que Kest une quantité variable, égalons à zéro la différencielle de l'équation, & nous aurons  $K^2+2\left(\frac{TmRb^2}{a^2tn}-A\right)K=\frac{TmRb^2}{a^2tn}\left(Q-A\right)-A^2$ : équation d'où l'on tirera la valeur la plus avantageuse de K, dont il convient de faire usage. Substituant cette valeur dans celle de u, & différenciant cette derniere en faisant varier b, on en déduira une équation qui donnera de même la valeur la plus avantageuse de b; ou bien, sans substituer la valeur la plus avantageuse de K. dans celle de u, on différenciera de nouveau cette derniere, en faisant varier b, & on égalera les deux différencielles (Tome I. 736.). De quelque maniere qu'on procede, on parviendra toujours à une équation très-composée, que nous pouvons nous dispenser de calculer, en considérant que si l'on augmente seulement d'un pied la valeur 9 qu'on a trouvée pour b; c'est-à-dire, si l'on suppose b = 10, il en résultera  $\frac{GP - meb}{4} = A = 3$ ; substituant cette valeur de A dans l'équation  $K^2 + 2 \left( \frac{TmRb^2}{a^2 tn} - A \right) K = \dots$  $\frac{TmRb^{1}}{e^{2}tn}$   $(Q-A)-A^{2}$ , & faisant, comme ci-dessus, Q=81, mR=60. T=3, t=1, a=4, & n=15; on trouvera K=33,

& V=3  $\left(\frac{8\tau-33}{8\iota}\right)$ : quantités qui, étant substituées dans la valeur de  $u = \frac{2V inb (a+b) \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}\right)}{TmRb^2 + a^2 in \left(K - \frac{GP}{a} + \frac{meb}{a}\right)}$ , donnent u = 8 pieds  $\frac{3}{4}$ 

par seconde; vîtesse équivalente à 5 milles ; par heure; c'est environ 1 mille de moins que dans le cas de b=9, les parties de la Rame étant en équilibre. On ne peut donc mieux faire que de s'en tenir à cette disposition, qui est, sans contredit, la plus avantageuse; c'est-à-dire qu'on doit se borner à mettre en équilibre la partie extérieure de la Rame avec l'intérieure, par le bois seul dont elle est formée; & dans ce cas, on aura à peu près  $b = \frac{9}{4}a$ . Cependant si l'équation  $b^3 + \frac{1}{4}ab^2 - \frac{Qa^2tn}{TmR}b - \frac{Qa^3tn}{VTmR} = 0$ , donnoit une  $-\frac{Qatn}{TmR}b^2$ 

moindre valeur pour b, il faudroit s'arrêter à celle-ci, & équilibrer la Rame, en diminuant alors la grosseur du manche. Au reste, la valeur de K fera (320.) =  $-\frac{TmRb^2}{a^2tn} + \frac{TmRb^2}{a^2tn} \left(1 + \frac{a^2tnQ}{TmRb^2}\right)^{\frac{1}{2}}$ , celle de

 $V(319.) = W(\frac{Q-K}{Q})$ ; & enfin(318.) celle de  $u = \frac{2KV \ln b(a+b)}{TmRb^2 + a^2 K \ln a}$ 

(334.) Dans une Galere de 40 Rames, on a mR = 640, la longueur du manche = 12 pieds; mais cependant la distance de l'apostis au centre des forces des Rameurs, est seulement = 9 pieds, parce que les cinq Rameurs qui sont attachés à chaque Rame occupent environ 7 pieds  $\frac{1}{2}$  du manche. On a de plus T = 4, t = 1, Q = 405, qui est le produit de 81 par 5, & W=3, comme ci-dessus. D'après toutes ces données, l'équation qui donne la valeur de b, devient  $b^3 - 50b^2 - 513b - 1156 = 0$ ; d'où l'on tire b = 60 pieds, environ; mais cette longueur étant plus grande que 2a=2.12 pieds= 27 pieds, il faut s'en tenir à cette derniere, & faire la distance b de l'apostis au centre des pales = 27 pieds. La valeur de b étant ainsi déterminée, l'équation qui donne la valeur de K, se changera en  $K = -64.9 + 64.9 \left(1 + \frac{9.5}{64}\right)^{\frac{5}{4}} = 180$ ; ce qui donnera V =

 $3\left(\frac{405-180}{405}\right)=1\frac{4}{5}$ ; d'où il réfulte enfin  $u=\frac{360.1\frac{4}{5}\cdot40.27\cdot36}{4640.27\cdot27+81\cdot180.40}$ 9 pieds 1 par seconde; c'est le nombre de pieds que fera la Galere dans chaque seconde; vîtesse équivalente à 5 milles 7 par heure.

( 335.) Il ne nous reste plus maintenant, pour terminer ce Chapitre, que de faire voir, comme nous l'avons promis (304.), que l'inertie de la Rame mise en mouvement peut être négligée dans le calcul.

 $u \ a \ w$ , ou  $w - u = \frac{p_b}{kVa(b-a)w} = \frac{b\left(\frac{g^2v}{f} + \frac{h^2\Pi}{F}\right)}{ka^2(b+a)w}$ ; mais  $\frac{g^2v}{f} + \frac{h^2\Pi}{F}$  eft  $a \ peu$  près  $= \frac{1}{1}a^2k$ : donc on aura  $w - u = \frac{b}{5(b+a)w}$ , ou, en fairant  $b = \frac{9}{4}a$ ,  $w - u = \frac{9a}{20aw} = \frac{9}{20w}$ ; de forte que lorsque w = 9a on aura  $w - u = \frac{1}{10}$  de pied; quantité négligeable \*.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 215



## LIVRE QUATRIEME.

Des Actions & des Mouvements du Navire.

## CHAPITRE L

De la Marche, ou du Mouvement progressif, du Vaisseau, par l'impulsion du vent sur les voiles, & du Rumb de vent que cette impulsion l'oblige de suivre.

(336.) Nous distinguerons trois sortes de Mouvements progressis dans le Vaisseau: l'un dirigé suivant la quille, que nous appellerons Mouvement dired; l'autre suivant la perpendiculaire à la quille,
que nous appellerons Mouvement latéral; & le troisseme, qui est
composé des deux précédents, & qui, par conséquent, exprime
le véritable Rumb que suit le Vaisseau, que nous appellerons Mouvement oblique. La considération de ces trois Mouvements nous
fournira les connoissances suffisantes pour déterminer la marche,
& le Rumb de vent que suit le Vaisseau; mais cependant il est
nécessaire d'en considérer un autre, peut être le plus essentiel de
tous; c'est celui que les Marins appellent l'Élancement vers l'origine du vent \*; c'est-à-dire, le Mouvement par lequel le Navire
gagne au vent, ou par lequel il se dirige directement vers l'origine du vent. Car quoique ce mouvement soit le résultat des

$$\frac{2 k V t n b (b + a)}{T m R b^2 + a^2 k t n} \left( \mathbf{I} - \frac{1}{4} \times \frac{P \left( T m R b^2 + a^2 k t n \right)}{k^2 V^2 t n a (b + a)^2} \right) = w \left( \mathbf{I} - \frac{bP}{2 a V k (b + a) w} \right) = i$$

$$\frac{bP}{b^2 a V k (b + a)} \cdot \text{Done } w - u = \frac{bP}{2 a V k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{b \left( \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F} \right)}{2 a^2 k (b + a)} = \frac{g^2 \pi}{130} = \frac{g^2 \pi}{130} = \frac{1}{15} \text{ de pieds environ; quantité qui ne dépend point de la valeur de } \frac{g^2 \pi}{f} + \frac{h^2 \Pi}{F}, & de la relation entre b & a$$

The Espagnol, Salida à Barlovento;

autres, il ne dépend pas seulement du plus grand, ou du moindre Mouvement direct, mais de la combinaison de celui-ci avec le Mouvement latéral. Tous ces Mouvements proviennent de l'action que le vent communique au Vaisseau, en agissant sur les voiles, sur le corps du Vaisseau, sur les agrès, & sur les autres choses sur lesquelles il produit une impulsion. Ils proviennent aussi du choc des lames, & de la force des courants; mais nous nous proposons seulement, dans ce Chapitre, de déterminer ceux qui résultent de l'action du vent sur les voiles. Presque tous les Auteurs qui ont traité cette matiere, à l'exception de quelques-uns, tels que MM. Parent, & Jacques Bernoulli, ont fondé leurs raisonnements non-seulement sur le faux principe des résistances des fluides, mais encore sur la supposition que la vîtesse du vent est infinie à l'égard de celle que prend le Vaisseau, Ils se sont arrêtés naturellement à cette idée, parce qu'elle facilite le calcul; mais cette supposition est si fort éloignée de la vérité, qu'on verra, dans les Chapitres suivants, avec grand étonnement, sans doute, que le Navire peut prendre, ayant sa voilure bien disposée, & même qu'il prend, en effet, une vîtesse presque égale à celle du vent qui le pousse. C'est une vérité que l'expérience confirme, & qu'on démontrera en faisant voir dans quelle erreur on a été jusqu'ici, particuliérement sur la vîtesse du vent, qu'il étoit nécessaire de supposer énorme, pour accorder l'expérience avec les réfultats du calcul,

(337.) La force que fait le vent sur les voiles, suivant la direction de la quille, après avoir mis le Vaisseau en mouvement, & lui avoir donné, suivant cette direction, toute la vîtesse possible, est en équilibre avec la résistance directe que l'eau oppose à la proue. La même chose arrive pour la vîtesse latérale, ce qui nous donne deux équations, qui sont celles qui doivent nous fournir les connoissances qui sont l'objet de nos recherches. La premiere de ces forces, celle du vent sur les voiles, a été trouvée (272 & 280.) =  $\frac{1}{12}mVA^2G$  sur a sin (B-A) \*; mais il faut observer que cette force n'a lieu qu'en tant que le Vaisseau, ou ses voiles, n'ont aucun mouvement: aussi-tôt qu'elles se meuvent, cette force diminue, parce que la vîtesse relative avec laquelle le vent choque la voile, diminue pareillement de toute celle que

<sup>\*</sup> Cette expression est celle de l'Art. 272, en mettant  $A^2$  pour la surface de toutes les coiles, & en faisant  $G = \frac{\sin \frac{\pi}{4} (\Pi - \tau)}{Art \frac{\pi}{4} (\Pi - \tau)}$ , comme il est prescrit à l'Article 280.

FLANCIX.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT, \$17 prend le Vaisseau dans cette direction. Supposons que QN représente la quille du Navire, Q la poupe, & N la proue, HI la vergue, KE la direction du vent, EF la direction oblique que prend le Vaisseau. Du point F soit abaissé la perpendiculaire FN; & si EF représente la vîtesse oblique du Vaisseau, EN représentera sa vîtesse directe, & FN sa vîtesse latérale : de sorte que les trois lignes EF, EN, & FN, seront entr'elles comme ces trois vîtesses. Soit tiré de plus les droites GNT, KI, perpendiculaires à la voile, & si KE représente la vîtesse V absolue du vent, KI = V sin a représentera celle avec laquelle il tombe perpendiculairement sur la vergue, celle-ci étant supposée sans mouvement. Si l'on tire maintenant FG parallélement à la vergue. TG exprimera la vîtesse que prend la vergue, suivant une direction qui lui est perpendiculaire. Donc la vîtesse relative avec laquelle le vent frappe perpendiculairement la vergue, fera = KI - TG =V sin a - TG; & c'est de cette expression que nous devons faire usage, au lieu de V sin a seul.

(338.) Pour trouver cette vîtesse, soit A2 la surface de toutes les

voiles.

V la vitesse du vent.

u la vîtesse directe du Vaisseau.

w sa vîtesse latérale. w sa vîtesse oblique.

W la vîtesse avec laquelle le Vaisseau gagne dans le vent.

« l'angle que la direction du vent forme avec la vergue.

B l'angle que forme la vergue avec la quille.

y l'angle que forme la direction du vent avec la quille.

Cela posé,  $\beta$  exprimant l'angle NET, & EN étant = u, on aura  $NT = u \sin \beta$ ; & par la similitude des triangles NET, FNG, on aura aussi  $NG = v \cos \beta$ , à cause que FN = v; donc  $NT + NG = TG = u \sin \beta + v \cos \beta$ ; donc la vitesse avec laquelle le vent frappe perpendiculairement la vergue, sera =  $V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta$ , & la force que fait la voile dans le sens de la quille (337.), =  $\frac{1}{2}mA^2G \sin (\beta - \delta)$  ( $V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta$ ). Cette force est à celle qu'elle exerce latéralement (272.), comme  $\sin (\beta - \delta)$  est à  $\cos (\beta - \delta)$ : donc la force latérale avec laquelle les voiles agissent, sera =  $\frac{1}{2}mA^2G \cos (\beta - \delta)$  ( $V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta$ ).

(339.) Les forces, ou résistances, qu'éprouve le Vaisseau, tant par la proue, ou directement, que par le côté, ou perpendiculairement, ont été déterminées ci-devant (Liv. II, Chap. V); mais, pour suivre le calcul dans toute sa généralité, nous supposerons le

PLANE, IX.

premiere de ces résistances = mru, & la seconde = mRv, r & R exprimant les quantités qu'on a trouvées dans le Chapitre cité. Ainsi, nous aurons, d'après cela, ces deux équations, .......  $mru = \frac{1}{2} mA^2G \sin(\beta - \delta)(V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta), & \dots$  $mRv = \frac{1}{16} mA^2 G \cos (\beta - \Lambda) (V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta).$  La premiere donne  $v = \frac{GA^2 \sin(\beta - \delta)(V \sin \alpha - u \sin \beta) - 20ru}{GA^2 \sin(\beta - \delta) \cos \beta}$ , & la feconde donne GA fin(A-1) cof B aussi  $v = \frac{GA^{*}cof(\ell-l)(V \sin a - u \sin k)}{GA^{*}cof(\ell-l)cof k + 20R}$ . Donc on aura . . . .  $\frac{GA^* fin(\beta-\delta) (V fin \alpha - u fin \beta) - 20 ru}{GA^* fin(\beta-\delta) cof \beta} = \frac{GA^* cof(\beta-\delta) (V fin \alpha - u fin \beta)}{GA^* cof(\beta-\delta) cof \beta + 20K}; d'où l'on$ GA\*RV fin =.fin(&\_\$) tire  $u = \frac{GA^*R \sin(k-\delta) \sin \beta + r \cos((\beta-\delta) \cos(\beta+20 Kr))}{GA^*R \sin(k-\delta) \sin \beta + r \cos((\beta-\delta) \cos(\beta+20 Kr))}$  $GA^{*}(R-r)$   $f_{1}$   $\beta$ ,  $f_{1}$   $(\beta-\delta)+r(GA^{2}\cos(\delta+20R))$ ; c'est l'expression de la vitesse GA'RV fin a.fin (B-8) directe que doit prendre le Vaisseau. Si nous substituons sa valeur dans l'une du l'autre des valeurs de  $\nu$ , nous aurons  $\nu = \dots$ GArV fin a.cof (8-8)  $GA^*(R-r)$  fin  $\xi$ -fin  $(\xi-\delta)+r(GA^*\cos(\delta+2\circ R))$ ; c'est l'expression de la vitesse latérale que doit prendre pareillement le Vaisseau. (340.) Nous aurons donc, d'après cela,  $\frac{v}{u} = \frac{r \cos(\ell-\delta)}{R \sin(\ell-\delta)} = \cdots$ 

(340.) Nous aurons donc, d'après cela,  $\frac{v}{u} = \frac{r \cos((\ell-\theta))}{R \sin((\ell-\theta))} = \dots$   $\frac{r}{R \tan((\ell-\theta))}$ : mais, comme ce rapport  $\frac{v}{u}$ , ou  $\frac{FN}{EN}$  exprime la tangente de l'angle FEN, que les Marins appellent l'angle de la Dérive, si nous appellons cet angle  $\theta$ , on aura  $\tan \theta = \frac{r}{R \tan \theta} (\theta - \theta)$ .

(341.) Faisant attention que les vitesses u & v sont entre elles, comme  $R \sin (\beta - \beta)$  est à  $r\cos (\beta - \beta)$ , si l'on prend ces expressions pour les valeurs de ces vitesses, on aura  $(R^2 \sin (\beta - \beta)^2 + r^2 \cos (\beta - \beta)^2)^{\frac{1}{2}}$  pour l'expression de la vitesse oblique w, & la vraie vitesse w se trouvera, par cette analogie,  $R \sin (\beta - \beta)$  est à . . . , . . .

 $(R^2 fin (\beta - \delta)^2 + r^2 cof (\beta - \delta)^2)^{\frac{1}{2}}$ , comme  $\frac{A^2 GRV fin a \cdot fin (\beta - \delta)}{GA^2 (\beta - \delta) + r \cdot (GA^2 cof \delta + 20K)^{\frac{1}{2}}}$ 

eft à  $w = \frac{GA^2V fin \approx R^2 fin (8-8)^2 + r^2 cof (8-8)^2)^{\frac{1}{2}}}{GA^2 (R-r) fin 8. fin (8-8) + r (GA^2 cof 8+20R)}$ 

(342.) Il ne nous reste plus maintenant qu'à trouver la vîtesse W avec laquelle le Vaisseau gagne dans le vent, ou avec laquelle il s'approche de l'origine du vent. Pour y parvenir, supposons que la direction du vent soit représentée par KE, que EN représente la vîtesse directe, & NF la vitesse latérale; en élevant, perpendiculairement à la direction KE, la droite EX, que les Marins appellent la perpendiculaire du vent, & tirant NX parallélement à la même direction, & FG perpendiculaire à cette dernière, alors KG représen-

F16. 47.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUME QU'IL SUIT. 216 tera la vîtesse avec laquelle le Navire s'éleve dans le vent \*. Pour trouver NX; nous avons le triangle rectangle NEX, dans lequel l'angle N est  $= \gamma$ , à cause qu'il est égal à l'angle NEK, & l'hypotenule  $EN = \frac{GA^{1}RV \int_{BR} \int_{$ GA RV fin a. fin ( & - &) GA2RV cof , fin a. fin (8 - 1) vîtesse directe: donc  $NX = \frac{GA^{*}(R-r) \operatorname{fin} \operatorname{\ell.fin} (\ell-r) + r(GA^{*} \operatorname{cus} r + 20 \operatorname{k})^{*}}{GA^{*}(R-r) \operatorname{fin} \operatorname{\ell.fin} (\ell-r) + r(GA^{*} \operatorname{cus} r + 20 \operatorname{k})^{*}}$ En procédant de la même maniere, dans le triangle NFG semblable au précédent, & dans lequel on a la vitesse latérale NF = GATTV fin a.cof (8 - 3)  $GA^{s}(R-r)$  fin  $\beta$ . fin  $(\beta-r)+r$   $(GA^{s}\cos(r+2\alpha R))$ ; on aura  $NG=\ldots$ GAzrV fin y fin acof (A - 8)  $GA^{2}(R-r)$  fin  $\ell$ -fin  $(\ell-r)+r$   $(GA^{2}\omega f + 20R)$ , donc XG=NX-NG $= W = \frac{GA^{2}V\sin \alpha \left(R\cos \gamma \cdot \sin (\beta - \delta) - r\sin \gamma \cdot \cos (\beta - \delta)\right)}{GA^{2}\left(R - r\right)\sin \beta \cdot \sin \left(\beta - \delta\right) + r\left(GA^{2}\cos \beta + 2\cos R\right)^{2}}$ (343.) On peut limplifier les expressions de toutes ces vîtesses. & faciliter les calculs, si on élimine l'angle a, en substituant la valeur de son sinus exprimée en sinus & cosinus des angles y &  $\beta$ ; car, attendu que  $\gamma = \alpha + \beta$ , (271.), on aura fin  $\alpha =$ fin y.cof & - cof y.fin B. Ainsi ces valeurs deviendront .... GALRV fin (8-1) (finy.cof 8 - cof y fin 8)  $u = \overline{GA^2(R-r)} \int_{\mathbb{R}^3} f_* f_* f_* f_* (f_* - f_*) + r (GA^2 \cos f_* + 20R)^*$  $v = \frac{GA^{2}rV\cos((\beta - \delta))(\sin\gamma\cos(\beta - \cos(\gamma\sin\beta))}{GA^{2}(R-i)\sin\beta\sin(\beta - \delta) + r(GA^{2}\cos(\beta + 20k))}.$  $GA^{2}V\left(R^{2}\operatorname{fin}\left(\ell-\ell\right)^{2}+r^{2}\operatorname{cof}\left(\beta-\ell\right)\right)^{\frac{1}{2}}\left(\operatorname{fin}\gamma.\operatorname{cof}\beta-\operatorname{cof}\gamma.\operatorname{fin}\beta\right)$  $GA^{2}(R-r)$  fin  $\beta$  fin  $(\beta-\delta)+r$   $(GA^{2}\cos\delta+20R)$  $W = \frac{GA^*V(R\cos\gamma, \sin(\beta-\delta) - r\sin\gamma, \cos(\beta-\delta))(\sin\gamma, \cos\beta - \cos\gamma, \sin\beta)}{GA^*V(R\cos\beta)}$  $GA^{2}(R-r)$  fin 8.fin  $(8-\ell)+r(GA^{2}\cos\ell+20R)$ (344.) Pour que ces expressions puissent nous servir, tant pout les cas où l'on navigue vent largue, que pour ceux où l'on navigue à la bouline, on doit observer que puisque le terme qui con-

tient cof y est négatif, dans le cas de la bouline, comme on l'a exprimé dans les formules, il sera positif, dans le cas du vent largue : par conséquent, en changeant seulement le signe du terme où se trouve ce cosinus, elles exprimeront les vîtesses pour ce cas \*\*. Mais il est essentiel d'observer que pour éviter toute con-

<sup>\*</sup> Car si le Vaisseau ne gagnoit pas au vent, il suivroit la direction EX de la perpendiculaire du vent: donc la vîtesse avec laquelle il s'éloigne de EX, en gagnant vers l'origine du vent, sera celle avec laquelle il s'éloigne de EX, en gagnant vers l'origine du vent, sera celle avec laquelle il s'éloigne de EX, en gagnant vers l'origine du vent, sera celle avec laquelle il s'éloigne de EX, en vertu de la vîtesse directe EN, & de la vîtesse latérale EN, il parxient au point E dans le même temps qu'il auroit employé à parcourir séparément les espaces EN, NF, en vertu de ces deux vîtesses respectives. Donc la distance du point F à la perpendiculaire du vent, c'est-à-dire, XG, est l'exp-ession de la vîtesse avec laquelle le Vaisse du vent, c'est-à-dire, x Car dans le cas de la bouline on a v < 90°, & cos v est positis; ainsi le terme où se trouve ce cossnus étant soustrait de celui qui le précede, ce terme devient négatis;

fusion, nous renfermerons dans le cas de la bouline, tous les cas quels qu'ils soient, où l'angle  $\gamma$  est aigu, ou moindre que 90°, en le mesurant vers la proue; & dans le cas du vent largue, tous ceux où il est plus grand que 90°; de sorte que lorsque  $\gamma = 90$ , on aura  $cos(\gamma = 0)$ ; & lorsque  $\gamma = 180^\circ$ , ce qui est le cas dans lequel

on navigue vent arriere, alors  $co/\gamma = 1$ .

(345.) La premiere connoissance que nous sournissent ces sormules, est que ces quatre vîtesses seroient en raison directe de la vîtesse V du vent, en supposant la même quantité de voiles, & leur disposition aussi la même, si la vîtesse V, en variant, ne saisoit pas varier en même temps  $G = \frac{\int_{\Omega} \frac{1}{2} (\Pi - \tau)}{Arc \cdot \frac{1}{2} (\Pi - \tau)}$ , (280.), ainsi que  $A = \frac{1}{2} (\Pi + \pi) - \alpha$ , (270.). La quantité V augmentant,  $\Pi$  augmente (269.), &  $\pi$  diminue, par conséquent G diminue en même temps \*: & comme  $\Pi$  augmente dans une plus grande raison que  $\pi$  ne diminue, il s'ensuit que A augmente: donc en vertu de ces deux raisons, la valeur de u doit être moindre qu'elle ne seroit sant ces altérations; & par conséquent elle ne peut augmenter dans la même raison que V. On doit entendre la même chose de la vîtesse oblique u, & de la vîtesse W avec laquelle le Vaisseau gagne au vent; màis la vîtesse latérale v augmente, au contraire, dans une plus grande raison.

(346.) Pareillement, les valeurs de G & de I variant par la différente courbure de la voile, & cette courbure variant suivant la tension de la voile, & la qualité de la toile dont elle est formée (265), il s'ensuit que plus la toile sera d'un tissu fort & serré; c'est-à-dire, moins elle sera disposée à prendre une grande courbure, & plus la voile sera tendue, plus les vîtesses directe, oblique, & pour gagner au vent, seront grandes, & plus, au contraire, la vîtesse latérale sera petite.

(347.) Comme la quantité R multiplie tout le numérateur dans la vîtesse directe, & seulement une partie du dénominateur; & que la quantité r se trouve seulement dans le dénominateur; il s'ensuit que plus le rapport  $\frac{R}{r}$  sera grand, plus cette vîtesse sera petite. Dans l'expression de la vîtesse avec laquelle le Vaisseau gagne au vent, le numérateur diminue, & le dénominateur augmente à mesure que r augmente; donc cette vîtesse sera d'autant plus petite que r sera

mais dans le cas du vent largue , est > 90°, ainsi cos p est negatif, & le terme où il se trouve sera politif par l'esser de la soustraction.

\* Car II augmentant & \* diminuant, II - \* devient plus grand; & comme les ares

<sup>\*</sup> Car II augmentant & \* diminuant, II - \* devient plus grand; & comme les ares acoissent dans une plus grande raison que seurs sinus, le dénominateur de la valeur de G devient plus grand à l'égard du numérateur; ainsi G diminue de valeur.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 221

plus grande: de sorte que si r devenoit  $=\frac{R \cos(\gamma \cdot \sin(\beta-\delta))}{\sin \gamma \cdot \cos(\beta-\delta)} = \frac{R \tan g(\beta-\delta)}{\tan g \cdot \gamma}$ , cette vîtesse seroit nulle, & le Vaisseau ne pourroit aucunement gagner au vent; ou, ce qui revient au même, pour que le Vaisseau puisse

gagner au vent, il faut qu'on ait tang  $(\beta-\Lambda) > \frac{r}{R}$  tang  $\gamma$ .

(348.) Comme la quantité A1, qui exprime la surface de toutes les voiles, multiplie tous les termes des numérateurs, tandis qu'elle ne multiplie pas tous ceux des dénominateurs; il s'ensuit que plus on déferlera de voile, plus en général les quatre vîtesses ci - dessus deviendront grandes. La vîtesse directe & l'oblique augmentent au point de devenir égales, & même plus grandes que celle du vent : & si cela n'arrive pas dans un Vaisseau, on le voit arriver dans d'autres Embarcations. Pour cela, il faut que le coefficient GA'R sin a sin (B-1) du numérateur soit égal, ou plus grand que le dénominateur  $GA'(R-)/in\beta.fin(\beta-\delta)+r(GA'cof\delta+20R)$  Faisons, pour rendre la réduction plus facile,  $\alpha = 90^{\circ}$ , asin (270.) qu'ayant  $\beta = \frac{1}{2}(\Pi + \pi) - \alpha$ . on ait (274.)  $\delta = 0$ : alors on verra que, pour que la vitesse directe soit égale, ou plus grande que celle du vent, il sussira seulement que  $GA^2R$  fin  $\beta$  foit =, on >  $GA^2R$  fin  $\beta$ - +  $GA^2rcoj\beta^2$ +20 Rr; on que 20 Rr  $A^2$  foit =, ou >  $\frac{20 \text{ Kr}}{GR \left( \sin \beta - \beta \cos \beta \right) - Gr \cos \beta}$ . Cette expression manifeste déjà clairement qu'on ne peut pas saire sin B = 1, parce que cette expression deviendroit  $\frac{20Rr}{9} = \infty$ , & par conséquent, il faudroit que A2 fût = 00, pour que l'Embarcation eût seulement une vîtesse égale à celle du vent; ce qui est infiniment éloigné de pouvoir s'obtenir dans la pratique, & même est absolument chimérique. Supposons donc sin & = +, laquelle valeur n'est pas beaucoup éloignée d'être la plus avantageuse; & dans cette supposition, pour que la vîtesse du Bâtiment soit égale, ou plus grande que celle du vent, il faudra avoir  $A^2 = 0$ , ou  $> \frac{80 Rr^2}{G(R-3r)}$ ; ou , en faisant  $\pi = 60^{\circ}$ , & par conféquent (274.),  $G = \frac{\sin \frac{1}{4}(180^{\circ} - 2^{\circ})}{Art + (180^{\circ} - 2^{\circ})} = \frac{1}{2} \cdot \frac{6}{3,14}$  $=\frac{3}{3,14}$ , il faudra que  $A^2$  foit =, ou  $>\frac{251,2.Rr}{3(R-3r)}$ . Supposons maintenant R = 3316, & r = 294, comme on l'a trouvé, Art. 187, pour le Vaisseau de 60 canons, & nous trouverons  $\frac{251, 2 \cdot Rr}{3(R-3r)} = 31484$ ; mais (280.) ce Vaisseau ne peut déployer que 24400 pieds de voilure; donc, dans cette disposition, sa vîtesse ne peut jamais parvenir à égaler celle du vent. Il seroit donc nécessaire, pour qu'il acquît cette vîtesse, ou d'augmenter la voilure jusqu'au point que sa sur-

face fût = 31484 pieds, ou de diminuer la valeur de  $\frac{251, 2. Rr}{3. K-3r}$ , en diminuant celle de la résistance r de la proue. Le premier de ces moyens est extrêmement dangereux, comme on le fera voir dans les Chapitres suivants. Le second, quoiqu'il ne convienne pas aux Vaisseaux qui doivent éprouver, par la proue, le choc de coups de mer très-violents, comme on le verra plus loin, peut être appliqué avec succès dans d'autres Bâtiments, tels que les Galeres, les Chebecs, & autres Embarcations de cette espece. Pour nous en assurer, faisons  $24400 = \frac{251 \cdot 2 \cdot 3316 \, r}{3(3316-3 \, r)}$ , & nous trouverons r = 240, à fort peu près : c'est la valeur que devroit avoir r, au lieu de 294, pour que le Vaisseau pût marcher aussi vîte que le vent; & attendu que les résistances sont comme les sinus des angles d'incidence, & ces sinus comme les longueurs du Vaisseau, tout le reste demeurant constant, il s'ensuit qu'en augmentant la longueur du Vaisseau dans la raison de 240 à 294, il pourra prendre une vîtesse égale à celle du vent; & en lui donnant une longueur égale à 4 fois + sa largeur, il en pourra prendre une qui surpasse celle du vent. Comme personne n'ignore qu'une Galere a une longueur de plus de sept fois sa largeur, & qu'en outre, sa proue est beaucoup plus fine à proportion, il s'ensuit qu'une Galere, ayant ses voiles bien orientées, marche plus vite que le vent. Pour ne laisser aucun doute sur ce point, nous n'avons qu'à faire, dans la formule  $\frac{251, 2 \cdot Rr}{3(R-3)}$ , r=15 &R=300, qui sont les valeurs des résistances dans une Galere, & nous trouverons, à fort peu près,  $\frac{251, 2 \cdot Rr}{3(R-3r)} = 1477$ ; mais, dans une Galere, A2 est tout au moins de 3000: donc elle va beaucoup plus vite que le vent. Dans un grand Chebec, r=60, & R=700; ce qui donne  $\frac{a_{51,2}R_r}{3(R-3,r)} = 6763$ ; mais  $A^2 = 9000$ ; donc ce Bâtiment va aussi beaucoup plus vite que le vent. Au reste, il faut bien observer que tout ce que nous venons de dire ne peut avoir lieu qu'autant que les vents sont doux & modérés, & qu'ils permettent à ces Embarcations de porter toute leur voilure; car aussi-tôt qu'on est obligé de serrer des voiles, A2 diminue, & l'équation ci-dessus ne peut plus avoir lieu. Il y a, dans les Vaisseaux, une autre circonstance qui s'oppose à ce qu'ils puissent jouir de cet avantage, c'est de ne pouvoir faire  $\lim \beta = \frac{1}{2}$ , ou  $\beta = 30^\circ$ : car on a vu (275.) que, dans un Vaisseau, lorsque l'angle & est le moins ouvert, il est encore de 35°, & qu'il n'est pas possible de le saire plus petit. Dans les Galeres, les Chebecs, & en général dans tous les Bâtiments qui portent des voiles DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'II SUIT. 223

latines, cet angle peut être beaucoup moindre que 30°, & en cela

les voiles latines ont de l'avantage sur les voiles quarrées.

(349.) Les valeurs des angles  $\gamma$  &  $\beta$ , qu'on doit employer, préfentent encore beaucoup de variétés & d'avantages; mais l'étendue de cet objet nous oblige à en réserver l'examen pour un autre Chapitre: nous nous bornerons, dans celui-ci, à comparer les formules à la pratique habituelle de la Marine, & nous en ferons voir la parfaite conformité.

(350.) En naviguant vent en poupe, on a  $\gamma = 180^{\circ}$ ; & comme  $(177.), \beta = \frac{10}{13}(\gamma + 27^{\circ}), & \gamma = \alpha + \beta, \text{ nous aurons } \beta = 90^{\circ}, &$  $\alpha = 90^{\circ}$ ; ce qui (270.) donne  $\Lambda = 4$  (180°) —  $\alpha = 0$ . Ces valeurs étant substituées dans l'expression de la vitesse directe, elle deviendra  $u = \frac{GA^*V}{GA^*+10r}$ ; c'est la vitesse que prendra l'Embarcation en allant vent arriere. Supposons maintenant que le Vaisseau de 60 canons, navigue par un vent modéré, avec la misaine = 2610, le grand hunier = 3640, le grand perroquet = 1500, deux bonnettes de hune = 2200, & deux bonnettes basses = 3000, la somme des surfaces de ces voiles sera = 12950 =  $A^2$ . Substituant cette valeur avec celle de r = 294, & faisant G = 1, à cause qu'on suppose le vent modéré (280.), on aura la vîtesse u du Vaisseau =  $\frac{12950 V}{12950 + 5880} = \frac{12950 V}{18830}$ , ou, à peu près,  $u = \frac{69}{100} V$ . Si la vîtesse du vent étoit telle qu'il parcourût 10 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 6 2 dans le même temps; vîtesse qui est équivalente à 4 milles ; par heure: & si le vent parcouroit 15 pieds par seconde le Vaisseau en parcourroit 10 7 dans le même temps; ce qui équivaut à 6 milles ; par heure. Le vent augmentant davantage de vîtesse, il est alors nécessaire de diminuer la valeur de G: supposons-la =  $\frac{7}{6}$ , on aura  $u = \frac{\frac{7}{6}.12950 V}{\frac{7}{6}.12950+5500}$  $\frac{11331 V}{17211}$ , ou, à peu près,  $u = \frac{66}{100} V$ ; valeur qui est moindre que la précédente seulement de  $\frac{3}{100}$  V. Si donc, avec la même quantité de voiles, le vent parcouroit 20 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 13 \frac{1}{3} dans le même temps; ce qui équivaut à 7 milles : par heure. Enfin, si l'on pouvoit porter la même voilure, le vent avant une vîtesse de 25 pieds par seconde, le Vaisseau parcourroit 16 pieds + dans le même temps; vîtesse équivalente à 9 milles : par heure: mais c'est ce que l'on ne voit pas dans la pratique, & fournit une preuve évidente que lorsque le vent a une vîtesse de 25 pieds par seconde, il n'est pas possible que le

Vaisseau porte toutes ses voiles. En conservant seulement la misaine & le grand hunier, la quantité A1 se réduit à 6250; & par conséquent u devient =  $\frac{\frac{7}{8} \cdot 6250 V}{\frac{2}{8} \cdot 6250 + 5880} = \frac{5469}{11349} V$ , ou à peu près  $u = \frac{48}{100} V$ . Si donc le vent parcouroit 25 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 12, ce qui est équivalent à 7 milles ; par heure; & si le vent parcouroit 30 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 14 1, ce qui revient à 8 milles 4 par heure. Prenant les trois ris dans le grand hunier, la surface de cette voile se réduit à 2280, & l'on a  $A^2 = 4890$ , par conséquent u fera =  $\frac{\frac{7}{1} \cdot 4890 \, V}{\frac{7}{1} \cdot 4890 + 5880} = \frac{4279}{10159} V$ , ou à peu près  $u = \frac{42}{100} V$ . Si on suppose maintenant la vîtesse du vent de 30 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourra 12 ; dans le même temps; ce qui est équivalent à 7 milles to par heure: & si la vîtesse du vent devenoit de 35 pieds, celle du Vaisseau seroit de 14 7; ce qui répond à 8 milles im par heure. Enfin, le grand hunier étant serré, & la misaine demeurant seule, on aura A' = 1610; par conséquent  $u = \frac{\frac{2.2610 \, V}{5.2610 + 5880}}{\frac{2.2610 + 5880}{5.2610 + 5880}} = \frac{2284}{8164} \, V$ , ou à peu près  $u = \frac{28}{100} \, V$ : si donc le vent parcouroit 40 pieds par seconde, le Navire en parcourroit 11 ; dans le même temps; ce qui répond à 6 milles .... par heure: si le vent parcourroit 50 pieds par seconde, le Navire en parcourroit 14 dans le même temps; ce qui répond à 8 milles † par heure: enfin, si le vent parcouroit 60 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 16 7; ce qui répond à 10 milles 🍰 par heure: mais c'est ce qu'on ne verra que très-rarement; d'où l'on doit conclure qu'un vent dont la vîtesse est de 60 pieds par seconde est un vent très-violent.

(351.) Dans la navigation vent largue, il y a différents cas effentiels à considérer; examinons d'abord celui dont il a été parlé à l'Art. 278, cas dans lequel ayant  $\gamma = 134^{\circ}$ , on a  $\beta = 70^{\circ}$ , &  $\alpha = 64^{\circ}$ . Avec un petit vent on a l'angle  $\lambda = 1^{\circ} 37^{\circ}$ , & avec un vent fort, le même angle devient =  $4^{\circ}$  40'  $\frac{1}{4}$ : dans le premier cas,  $G = \frac{1}{7}$ , & dans le second  $G = \frac{1}{100}$ . Supposons maintenant que le Vaisseau navigue avec la grande voile = 3520, la missaine = 2610, le grand hunier = 3640, le petit hunier = 2860, l'artimon = 1300, le perit perroquet = 1720, le grand perroquet = 1500, le petit perroquet = 1130, & le foc = 1060, la somme des surfaces de toutes ces voiles est = 19340: & en retranchant de cette somme la quantité 1660 pour tenir compte de

 $u = \frac{17680.3316 \, h \cdot 70^{\circ} \cdot fin(68^{\circ}23^{\circ}) + \frac{4}{5} \cdot 17680 \cdot 294 \cdot cof 70^{\circ} \cdot cof (68^{\circ}23^{\circ}) + 20.3316 \cdot 294}{100}$   $= \frac{3919}{6100} \, V$ ; ou à peu près  $u = \frac{64}{100} \, V$ . Si le vent avoit une vîtesse 10 pieds par seconde, le Vaisseau en prendroit une de 6 pieds  $\frac{2}{5}$  dans 1e même temps; ce qui équivaut à 3 milles  $\frac{34}{100}$  par heure; & s'il avoit une vîtesse de 15 pieds, le Vaisseau en prendroit une de 9 pieds  $\frac{2}{5}$ , ce qui répond à 5 milles  $\frac{76}{100}$  par heure. Le vent augmentant de vîtesse, nous devons faire  $\delta = 4^{\circ}$  40', &  $G = \frac{78}{100}$ ; en conséquence, u sera  $\frac{78}{100}$ , 17680

17680.3310.61.70'.jin (65° 20) +  $\frac{78}{100}$ .17680.294  $\omega$  J 70°. $\omega$  f (65° 20') + 20.3316.294  $\omega$  3735 V, ou, à peu près,  $u = \frac{63\frac{1}{4}}{100}V$ ; quantité qui est seulement moindre que la précédente de  $\frac{1}{120}V$ : ainsi on peut négliger cette dissérence, comme étant petite. Si donc le vent parcouroit 20 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 12  $\frac{61}{100}$  dans le même temps; ce qui répond à 7 milles  $\frac{13}{100}$  par heure; & si la vîtesse du vent étoit de 25 pieds par seconde, le Navire parcourroit 15 pieds  $\frac{1}{4}$  dans le même temps; ce qui répond à 9 milles  $\frac{43}{100}$  par heure. Le vent augmentant davantage, il est nécessaire de serrer les deux perroquets & le foc, dont les surfaces réunies montent à 3690 pieds quarrés; ainsi il restera  $A^2 = 13990$ , & l'on aura  $u = \frac{13}{100}$ .13990.3316. V sin  $(65^{\circ}$  20') sin  $64^{\circ}$ 

ou, à peu près,  $u = \frac{17}{100} V$ . Si donc le vent parcouroit 25 pieds par seconde, le Navire en parcouroit 14 $\frac{1}{4}$ ; ce qui donne 8 r. illes  $\frac{11}{100}$  par heure; & si le vent parcouroit 30 pieds par seconde, le Vaisseau en parcouroit  $17\frac{1}{10}$ ; ce qui répond à 10 milles  $\frac{16}{100}$  par heure. Le perroquet de sougue étant serré, & prenant les trois ris dans les huniers,  $A^2$  devient = 9950, &  $u = \frac{28}{100}$ . 9950. 3316. Vfin (65° 20') fin 64°

ou, à fort peu près,  $=\frac{50}{100}V$ . Si donc le vent parcouroit 35 pieds

par seconde, le Navire en parcourroit 17; ce qui répond à 10 milles : par heure; & s'il pouvoit porter la même quantité de voiles, le vent ayant une vîtesse de 40 pieds par seconde, le Vaisseau en prendroit une de 20 pieds; ce qui revient à 12 milles par heure. Portant seulement les deux basses voiles, on aura  $A^2 = 5200$ , ayant déduit 930 de la somme de leurs surfaces pour la quantité dont la grande voile couvre la missine, & la vitesse u sera  $\frac{73}{5200.3316.Vsin} (65^{\circ} 20') sin 64^{\circ}$ 

15. 5200.3316. fin 70°. fin (55° 20') + 75. 5200.294. \omegas 170 . \omegas 1 (55° 20') + 20. 3316. 294'

= 15. \( \mathbb{V} \), à fort peu près. Si donc le vent parcouroit 40 pieds par seconde, le Vaisseau en parcouroit 14; ce qui équivaut à 8 milles ?

par heure; & si le vent parcouroit 50 pieds, le Vaisseau en par-

courroit 17 1; ce qui répond à 10 milles 1 par heure.

(352.) Dans la navigation à la bouline, on a (275.), >=65°,  $\alpha = 25^{\circ}$ , &  $\beta = 40^{\circ}$ : avec un petit vent on a de plus  $\delta = 8^{\circ}$  10<sup>1/2</sup>, & avec un vent fort, A = 20° 3'\frac{1}{4}: dans le premier cas, G=  $\frac{f_{11} + (53^{\circ} + 9' + 1)}{Arc + (53^{\circ} + 9' + 1)} = \frac{96}{100}; & dans le fecond, G = \frac{f_{11} + (87^{\circ} + 52' + 1)}{Arc + (87^{\circ} + 52' + 1)} = \frac{90}{100}.$ Supposant que le Vaisseau navigue avec la grande voile = 3520, la misaine = 2610, le grand hunier = 3640, le petit hunier = 2860, l'artimon = 1300, le perroquet de fougue = 1720, le grand perroquet = 1500, le petit perroquet = 1130, le foc = 1060, le faux foc = 410, la grande voile d'étai, la voile d'étai de hune, & la contre voile d'étai = 2110, les voiles d'étai d'artimon, du perroquet de fougue & du grand perroquet = 1200; la somme des surfaces de toutes ces voiles sera  $= 23050 = A^2$ . Cette valeur de  $A^2$ étant substituée dans la formule avec celle de  $G = \frac{96}{100}$ , & de  $I = \frac{96}{100}$ 8° 20', à cause qu'on suppose le vent modéré, & y substituant aussi les autres valeurs qu'on a déjà trouvées, on aura u =96 . 23050 . 3316 . Vfin(31° 40'\fin 25°.

 $\frac{9.6}{100}$ .230503310.fin 40 fin (31° 40') +  $\frac{9.6}{100}$ .23050.294 cuj 40'.cuj (31° 40') + 20.3316.294 =  $\frac{1628}{4850}$  V, ou  $u = \frac{355}{1000}$  V, à fort peu près. Il suit de la que, si le vent parcouroit 10 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 3  $\frac{35}{1000}$  dans le même temps; ce qui revient à 2 milles  $\frac{1}{1000}$  par heure: & si le vent parcouroit 15 pieds, le Vaisseau en parcourroit 5  $\frac{1}{1000}$ ; ce qui répond à 3 milles  $\frac{1}{1000}$  par heure.

Le vent venant à augmenter, le Vaisseau ne peut plus porter toute sa voilure; il est alors nécessaire de serrer les petites voiles, de diminuer également la quantité G, & d'augmenter  $\Lambda$ . Supposons  $G = \frac{97}{100}$ ,  $\Lambda = 15^{\circ}$ , & qu'on retranche les perroquets, les voiles d'étai

 $\frac{12}{37765}$ . 17765. 3316 fin 40°. fin 25° +  $\frac{91}{100}$ . 17765. 294 cof 40°. cof 25° + 20. 3316. 294  $\frac{9785}{37753}V = \frac{26}{100}V$ , à très-peu près. Si le vent parcouroit 20 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit  $5\frac{1}{100}$ ; ce qui équivaut à 3 milles  $\frac{12}{100}$  par heure: & si le vent parcouroit 25 pieds, le Vaisseau en parcourroit  $6\frac{1}{100}$ ; ce qui équivaut à 3 milles  $\frac{2}{100}$  par heure.

Le vent augmentant davantage, on fera  $G = \frac{9}{10}$ ,  $\Lambda = 21^\circ$ ; & le Vaisseau ne portant plus que les deux basses voiles, les huniers avec les trois ris pris, l'artimon, & le faux foc; on aura  $A^2 = 11900$ ; &  $u = \frac{2}{1000}$ ,  $\frac{3}{100}$ ,  $\frac{6}{100}$ ,  $\frac{6}{1000}$ 

 $\frac{3}{1000}$ .  $\frac{3}{316}$ .  $\frac{1}{100}$ .  $\frac{3}{10}$ .  $\frac{1}{100}$ .  $\frac{1}{10}$ . Si donc le vent parcouroit  $\frac{4}{100}$ ; ce qui équivaut à 3 milles  $\frac{1}{100}$  par heure; & 11 le vent en parcouroit 40, le Vaisseau en parcouroit 6  $\frac{4}{100}$ , qui répondent à 4 milles  $\frac{1}{100}$  par heure. Restant sous les deux basses voiles, on a  $A^2 = 6130$  (280.); ce qui donne  $u = \frac{101}{1000}$  V: donc si le vent parcouroit, comme ci-dessus, 40 pieds par seconde, le Vaisseau en parcouroit  $\frac{4}{100}$ , qui équivalent à 2 milles  $\frac{4}{100}$  par heure (a).

TOME II.

<sup>(</sup>a) Les vîtesses réelles du vent ne peuvent être fort éloignées de celles que nous assignons: ce qui étoit cependant nécessaire pour soutenir l'ancien système des résistances. M. Mariotte (traité du Mouvement des Baux, Part. I, Disc. 3) assure avoir mesuré la vîtesse du vent, & dit: que le vent qui parcourt 24 pieds par seconde, est déjà suffisamment violent; de société Royale de Londres (The Motion of Fluids, page 261), dit la même chose, même en parlant du pied Anglais. M. Derham, de la même Société, qui a fait aussi diverses expériences sur ce sujet, dit (Philos. Transac. N°. 313) qu'un vent qui parcourt 66 pieds Anglais par seconde, est une tempête violente; & s'il en parcourt davantage, c'est un ouragan. Pour vériser ces assertions, j'ai fait moi-même, accompagné de quelques Officiers, différentes expériences à Cadix, en jettant en l'air des plumes très-lègeres, & les abandonnant au vent; & j'ai observé, dans beaucoup d'occasions, la même chose que M. Mariotte. J'ai constamment trouvé que le vent, qui parcourt 20 pieds Anglais par seconde, est un vent déjà assez fort, & qu'avec un tel vent les Navires, allant à la bouline, peuvent à peine porter leurs huniers entiérement hauts. J'en voyois cependant, dans le même temps, entrer & sortir de la Baie; mais ils étoient alors à l'abri de la mer, sans cela, ils auroient été forcés de diminuer leurs huniers, en prenant des ris. Les Barques qui passent del Puerto à Cadix, ne se hasardent pas à sortir lorsque le vent sousse avec cette vîtesse; c'est un fait que j'ai toujours observé. Cette vîtesse de 20 pieds Anglais par seconde, est donc trop sorte pour ces Embarcations; & la vîtesse qu'elles prennent dans leur navigation, doit être produite par des

(353.) Nous pouvons nous dispenser pour le présent de chercher la vîtesse latérale v, & même la vîtesse oblique w, à cause que

vents plus modérés. Suivant ce que j'ai observé journellement dans cette Ville, la vitesse

ordinaire des brises d'été est de 10 à 15 pieds Anglais par seconde.

M. Bouguer, dans le Liv. III, Sea. II, Chap. I, de son Traité du Navire, cherche la relation entre les vîtesses du vent, & celles que prend le Vaisseau, d'après la supposition que les résistances des fluides suivent la loi reçue jusqu'à présent des Géométres: & il trouve que dans le cas où l'on va vent arriere, ou vent largue,  $u = \frac{100}{336} V$ ; c'està-dire, que la vîtesse du Vaisseau n'est pas même le tiers de celle du vent; & cela en supposant même le Vaisseau des meilleurs voiliers. Le calcul ne donne cependant encore ce résultat qu'en supposant la densité de l'eau seulement 576 sois plus grande que celle de Pair: car en la supposant 1100 sois plus grande, il en résulte  $u = \frac{100}{419}V$ ; c'est-à-dire, que la vîtesse que peut prendre le Navire n'est pas même le guart de celle du vent. Si nons Supposons donc le rapport des densités de l'air & de l'eau, tel que nous l'avons employé dans notre calcul, afin de le comparer avec celui de M. Bouguer, il en résulte, à sort peu près,  $u = \frac{1}{4}V$ ; vîtesse équivalente à  $\frac{3}{10}V$  milles par heure \*. Supposons maintenant que ce Vaisseau, étant aussi bon voilier qu'il est possible, fasse so milles par heure avec un vent largue, ce qui est une marche fort ordinaire, parce que des Vaisseaux de cette espece en font jusqu'à 11, & même davantage; & nous aurons 3 V = 10: ce qui donne

 $V = \frac{100}{100} = 66, 6$ , de sorce que, pour que le Vaisseau fasse 10 milles par heure, il faut que le vent parcoure 66,6 pieds par seconde; c'est à dire, qu'il faut un ouragan, comme l'affure M. Derham; conséquence opposée à toutes les expériences, & même dans ce cas il est bon d'observer que le Vaisseau est supposé ne porter rien moins que 15474 pieds Français quarrés de voilure, lesquels répondent à 17505 pieds Anglais: or, il est absolument impossible qu'il pût porter cette quantité de voiles avec un vent aussi violent.

Outre les expériences dont je viens de parler, j'en ai encore fait d'autres, dans la vue d'en comparer les résultats avec la marche des Bâtiments. Tandis qu'on mesuroit à terre la vîtesse du vent, laquelle se trouvoir de 10 pieds ! à 11 pieds par seconde, un Canot avec ses deux voiles, & naviguant vent largue, employa 30 minutes à aller depuis la jettée de Cadix, jusqu'à se mettre par le travers du Château de Saince Carherine del Puerto. Cette distance prise sur un plan exact de la Baie, est de 16600 pieds Anglais: ce qui donne 9 pieds pour la quantité dont le Canot avançoit par seconde : c'est-àdire, que la vîtesse du Canot étoit à celle du vent, à peu près, comme 21 est à 25, ou comme 21 est à 21: rapport bien éloigné de celui qui résulte de l'ancien système; mais qu' ost très-conforme à la théorie que nous suivons maintenant. On peut au reste répéter cette même expérience tous les jours. De Cadix al Puerto, il y a 5 milles, & les Barques font journellement ce trajet en 3 & 5 quarts d'heure, avec un vent qui parcourt 10 à 15 pieds par seconde. La vîtesse que prennent ces Barques répond donc à 6 pieds a ou 11 pieds \* par seconde, & est les \* ou les \* de celle du vent; rapport qui est de même bien ésoigné de celui que donne l'ancien système. La formule qui détermine la vîtesse du Navire d'après ce système, se trouve dans l'Article 13 des Euvres Possiburnes de Jacques Bernoulli. Ce Géométre est le premier qui ait observé que la vitesse du vent n'est pas infinie à l'égard de celle du Vaisseau : observation vraiment importante, & que beaucoup d'autres Géometres après lui n'ont pas admise, malgré son utilité, Comme cet Auteur suppose que le vent frappe toujours la voile perpendiculairement; nous pouvons donner ici la formule générale par les principes que nous avons déjà établis.

Nous avons trouvé (338.) que la vîtesse perpendiculaire du vent est = V sia . -

<sup>\*</sup> On évalue ici le mille à 6000 pieds Anglais; mais suivant les mesures prises à l'équateur & au cere che polaire, il cit un peu plus grand,

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 229 le calcul, pour l'une & l'autre, differe très-peu de celui que nous avons fait pour la vîtesse directe. Pour avoir l'une & l'autre de ces

u sin 8 - v cof 8 : or, selon l'ancienne théorie, la force perpendiculaire à la voile est comme son aire As, multipliée par le quarré de la vitesse, c'est-à-dite, par (V sin a - u sin 8  $v \cos(\beta)^2$ , & par la densité de l'air, qui (258.) est =  $\frac{m}{1030}$ : cette force sera donc comme  $\frac{mA^2}{1030}$  ( $V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos(\beta)^2$ ; & la force dans la direction directe comme  $\frac{mA^2 \sin \beta}{1030}$ (V fin = - u fin & - v cof 8)3. Mais fi at déligne la surface plane qui, étant mue perpendiculairement, éprouveroit la même résistance que la proue, la force ou résistance de cette surface, ou de la proue, sera, selon le même système, = ma^u : donc, dans la plus grande marche du Vaisseau, c'est-à-dire, lorsque sa vîtesse est parvenue à l'uniformité, on aura  $\frac{mA^2 \int n\beta}{1030} (V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta)^2 = ma^2u^2$ . Par la même raison, si a<sup>2</sup> exprime la surface plane qui, mue perpendiculairement, éprouveroit autant de résissance que le côté du Vaisseau, on aura  $\frac{mA^2 \cos \beta}{1030} (V \sin \alpha - u \sin \beta - v \cos \beta)^2 = ma^2v^2$ : de la premiere équation on tire  $V \sin \alpha - u \sin \beta - \frac{(1030)^{\frac{1}{2}} au}{A \sin \beta^{\frac{1}{2}}} = v \cos \beta$ ; cette valeur étant fubstituée dans la seconde, la réduit à  $\frac{a^2u^2 \cos \beta}{\sin \beta} = a^2v^2 = \frac{a^2}{\cos \beta^2}$  (  $V \sin \alpha - u \sin \beta - \frac{(1030)^{\frac{5}{2}} au}{A \sin \beta^{\frac{1}{2}}}$ )<sup>2</sup>, ce qui donne  $u = \frac{Aa \ V \sin \alpha \cdot \sin \beta^{\frac{1}{2}}}{A (a \sin \beta^{\frac{1}{2}} + a \cos \beta^{\frac{1}{2}}) + (1030)^{\frac{1}{2}} aa} = \frac{av \sin \beta^{\frac{1}{2}}}{a \cos \beta^{\frac{1}{2}}}$ : & par conséquent  $v = \frac{AaV \sin a.cof \beta^{\frac{1}{2}}}{A(a \sin \beta^{\frac{1}{2}} + a \cos \beta^{\frac{1}{2}}) + (1030)^{\frac{1}{2}}aa}$ : & la vîtesse oblique w .=. AV fin a ( 22 fin 8 + a2 cof 8 ) 2 A (a fin fi + a cof fi ) + (1030) 2 a 40 L'aire du maître couple du Vaisseau de 60 canons qui nous a servi d'exemple; c'est-àdire, l'aire de la partie qui est submergée dans le fluide, est à peu près de 620 pieds quar-rés; & supposant que ce Vaisseau soit un voilier de l'espece moyenne, nous devons pren-dre a<sup>2</sup> entre un septieme & un huitieme de 620, ou faire a<sup>2</sup> = 81, ce qui donne a = 9. La résistance du côté du Navire étant à peu de chose près onze sois plus grande que celle de la proue, on aura a<sup>2</sup> = 900, & a = 30. En outre, la racine de 1030, est, sans erreur sensible, = 32: donc, en substituant ces valeurs, on aura, pour le Vaisseau de 60 canons,  $u = \frac{30 \text{ AV fin a fin } \beta^{\frac{2}{3}}}{A(30 \text{ fin } \beta^{\frac{1}{3}} + 9 \cos \beta^{\frac{1}{3}}) + 8640}$ . Dans le cas où l'on navigue vent en poupe, on a fin  $\alpha = 1$ , fin  $\beta = 1$ , & cof  $\beta = 0$ : donc u deviendra = . . . .  $\frac{30 \text{ AV}}{30 \text{ A} + 8640} = \frac{AV}{A + 288}$  U. Si nous fuisons maintenant (350.),  $A^2 = 12950$ , ce qui est la quantité de voile correspondante à un petit vent, & supposant G = 1, ou la voile plane, comme on le peut faire dans cette circonstance, on aura, à peu près, A = 114; ce qui donne  $u = \frac{114 V}{402}$ , ou , à peu près ,  $u = \frac{28}{100} V$ ; d'où l'on voit que la vîtesse du Vaisseau ne sera que tres-peu plus de la quatrieme partie de celle du vent. Si le vent par-couroit 10 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 2 4, ce qui est équivalent à E mille  $\frac{47}{100}$  par heure; & s'il parcouroit 15 pieds, le Vaisseau en parcourroit  $4\frac{1}{5}$ , ce qui répond à 2 milles  $\frac{18}{100}$  par heure. Le vent venant à augmenter, G diminue, & nous pouvons supposer  $u = \frac{1}{5}V$ ; mais on sçait, par des expériences répétées, qu'un Vaisseau portant toutes ses voiles, fait 6 à 7 milles par heure, ce qui est une vîtesse de 10 à 13 pieds par seconde:

EXAMEN MARITIME, Liv. IV, Chap. I. 230 deux vîtesses, il suffit de trouver la valeur de l'angle 8 de la dérive. au moyen de l'équation tang  $\theta = \frac{1}{R \tan g(\theta - \delta)}$ , qu'on a donnée à l'An. 340. Lorsqu'on navigue vent arriere, cet angle est zéro; & vent largue, il peut être négligé, lorsque l'angle & est grand. Le Vaisseau naviguantà la bouline, on a  $\beta = 40^{\circ}$ , & avec un petit vent,  $\Lambda = 8^{\circ} 20'$ : donc, dans le Vaisseau de 60 canons, on aura tang 0 = 3316 tang (31° 40') = 0,1442, ou  $\theta = 8^{\circ} 12'\frac{1}{4}$ . Avec un vent fort,  $\Lambda = 21^{\circ}$ ; donc -=0,25758, ou  $\theta=14^{\circ}27'\frac{1}{3}$ : bien 3316 tang 19" entendu que nous faisons ici abstraction des coups de mer, dont l'effet est d'augmenter beaucoup ces angles, particuliérement le dernier, parce que c'est par un vent fort que la mer devient grosse; & dans ces circonstances, l'angle 0 a coutume d'augmenter jusqu'à 50 ou 60 degrés. C'est cet esset, que la pratique maniseste journellement, qui a porté un Géometre à censurer sans motif, & à regarder comme mauvaise la disposition qu'un Navigateur avoit donnée à la voilure de son Navire \*.

(354.) D'un autre côté, les Marins n'ayant pas une connoissance parsaite des causes qui peuvent saire varier l'angle de la dérive, se sont imaginés que les voiles hautes sont plus propres que les basses, pour tenir le Vaisseau au vent; car on observe essectivement qu'il en arrive ainsi : mais on vient de voir clairement dans l'Article précédent que les basses voiles étant les séules qu'un vent violent per-

donc on devroit avoir  $12 = \frac{1}{4}V$ ; & par conféquent V = 48 pieds: ainsi la vîtesse que devroit avoir le vent pour donner une semblable vîtesse au Vaisseau, devroit être de 48 pieds par seconde; ce qui contredit toutes les expériences. Le Vaisseau demeurant seulement sous la misaine, on a  $A^2 = 2610$ , & A = 51: ce qui donne  $u = \frac{51}{51} \frac{V}{+288} = \frac{51}{339}V$ ; mais avec cette voile le Vaisseau fait communément 9 milles par heure, on a donc  $u = 15 = \frac{51}{339}V$ : donc V = 100, à peu près; vîtesse d'un ouragan terrible, qui, certainement, ne permettroit pas de porter la misaine. Le Vaisseau naviguant à la bouline avec toutes ses voiles, on a  $A^2 = 23050$ ,  $\alpha = 25^\circ$ , &  $\beta = 40^\circ$ ; ainsi l'on aura  $u = \frac{131}{1000}V$ ; de forte que la vîtesse du vent étant même de 20 pieds par seconde, le Vaisseau ne feroit qu'un peu plus d'un mille & demi par heure.

<sup>\*</sup> C'est sans doute de M. Pitot que l'Auteur veut parler; car il prétend, page 64 de sa Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux, que le Capitaine Cowlay n'avoit pas bien disposé ses voiles dans la circonstance qu'il cité, à cause qu'il y avoit 22° 30' de dérive. Les réflexions de cet Académicien ne nous paroissent absolument pas sondées. Nous croyons même qu'il y avoit alors 33° 45' de dérive, & que M. Pitot à pris l'expression du traducteur, Nord-quart-a l'Ouest pour le Nord-Nord-Ouest; mais il est à présumer que c'est le Nord quart Nord-Ouest, que les Anglais appellent le North by West: car on trouve cette saute dans presque toutes les traductions des Voyageurs Anglais, qui ont été saites par des hommes qui n'entendoient pas la Marine. Au reste, aous n'avons pas l'original Anglais pour vérifier ce passage.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 231 mette de porter, l'effet observé vient seulement de la plus grande violence du vent, ou de la plus grande courbure que les voiles ont dans cette circonstance, & non de leur situation particuliere en hauteur. On peut ajouter à cela, que les basses voiles, comme plus larges. sont plus susceptibles que les hautes de prendre une grande courbure (267), d'où s'ensuit, par conséquent, une plus grande valeur de s. (355.) La vîtesse avec laquelle le Vaisseau gagne au vent, est (342.),  $W = \frac{GA^{2}V \sin \alpha \left(R \cos \gamma \cdot \sin (\beta - \delta) - r \sin \gamma \cdot \cos (\beta - \delta)\right)}{GA^{2}R \sin \beta \cdot \sin (\beta - \delta) + GA^{2}r \cos \beta \cdot \cos (\beta - \delta) + 20Rr}$ ; & de cette même équation, nous avons déduit (347.) que, pour que le Vaisseau puisse gagner au vent, il est nécessaire d'avoir tang  $(\beta - \beta) > \frac{r}{R}$  tang  $\gamma$ Mais on a (275 & 352.),  $\gamma = 65^{\circ}$ : donc, pour qu'on puisse gagner au vent, dans la pratique ordinaire des Marins, il est nécessaire d'avoir tang (B-1) > 0,18712, ou B-1>10° 19'. Lorsque le vene est violent, on a & = 21°, & faisant \( \beta = 40°, il vient \( \beta - \beta = 19°: \) donc, même avec un vent fort, le Vaisseau devroit gagner au vent, suivant la pratique des Marins; & cela auroit lieu, en effet, si ce n'étoient les coups de mer, qui l'obligent à perdre beaucoup plus qu'il ne gagne. En substituant dans la valeur de W les valeurs trouvées (352.), nous aurions bien la vîtesse avec laquelle il s'éleve au vent; mais nous pouvons déduire cette vîtesse beaucoup plus facilement, en faisant attention que les formules donnent u: W::  $R fin(\beta - \beta) : R cof \gamma fin(\beta - \beta) - r fin \gamma cof(\beta - \beta); ainfi, l'on aura$  $W = \frac{u(R\cos\gamma \cdot \sin(\beta-\delta) - r\sin\gamma \cdot \cos(\beta-\delta))}{R\sin(\beta-\delta)} = u\left(\cos\gamma - \frac{r\sin\gamma}{R\cos(\beta-\delta)}\right) =$ R fin (A-1). Faisant donc, pour le Vaisseau de 60 canons,  $\gamma = 65^{\circ}$ ;  $\beta = 40^{\circ}$ ; r =294;& R=33162, on aura  $W=u(0,4226-\frac{0,0834}{\tan g(40^3-3)})$ . Dans le cas d'un petit vent, le Vaisseau portant toutes ses voiles, nous avons trouvé (352.),  $u = \frac{335}{1000} V$ , &  $N = 8^{\circ}$  20 : donc on aura W = $\frac{1319}{1000}V\left(0,4226-\frac{0,0824}{tang(31'40')}\right)=\frac{9^{5279}}{1000000}V$ , ou, à peu près,  $u=\frac{96}{1000}V$ . Si donc le vent parcouroit 10 pieds par seconde, le Vaisseau s'éleveroit dans le vent avec une vîtesse de 26 de pied; ce qui revient à 176 d'un mille par heure: de sorte que, pendant 5 heures, le Vaisseau s'éleveroit dans le vent de 2 milles : & si le vent parcouroit 15 pieds par seconde, le Vaisseau s'éleveroit dans le vent, pendant les mêmes ; heures, de 4 milles : Dans le cas où nous avons supposé la voilure réduite à 17765 pieds quarrés, & où nous avons fupposé de plus (352.),  $N = 15^{\circ}$ , on aura  $W = u(0,4226 - \frac{0,0834}{tang 25^{\circ}})$ ; ou parce qu'on a trouvé, pour ce cas,  $u = \frac{26}{100}V$ , on aura W =

272

(356.) Nous avons dit dans l'Art. 347, que plus le rapport est grand, plus la vitesse directe u est grande: mais, malgré la légitimité de cette conséquence, elle doit cependant être limitée au cas où il s'agit de la comparaison de dissérents Vaisseaux, dans lesquels ce rapport varie beaucoup: mais il n'en est pas de même lorsque ce rapport varie seulement par la quantité plus ou moins grande dont le Vaisseau s'enfonce dans l'eau. Pour se convaincre de cette vérité. il suffit de faire attention que, lorsque le Vaisseau est moins submergé, le rapport R est plus grand que lorsqu'il l'est davantage: car, dans le Vaisseau de 60 canons, supposé calé de 6 pouces de moins, nous avons trouvé (185.),  $\frac{R}{r} = \frac{3198}{282}$ , au lieu de  $\frac{3316}{294}$ , que nous avons employé ci-devant. Cependant, si l'on substitue cette derniere valeur, dans le cas où le Vaisseau navigue à la bouline avec toutes ses voiles, on trouvera seulement in d'augmentation dans la valeur de u; ce qui répond à \frac{1}{1000} de mille par heure; quantité absolument insensible dans la pratique, & de laquelle même on doit perdre beaucoup, par la plus grande inclinaison que prendra le Vaisseau; ce qui lui fait submerger sous le vent des parties plus renssées, &

<sup>\*</sup> C'est ce que les Marins Espagnols appellent-la Ventola. Je ne sçache pas que les

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 235 d'une plus grande capacité, d'où il doit résulter une plus grande

valeur pour r.

(357.) Si l'on réduit en série la valeur de la vîtesse directe u, on aura  $u = \frac{V \sin \alpha}{\int \ln \beta} \left(1 - \frac{r \left(A^2 \cos \beta . \cos \int (\beta - \delta) + 20 R\right)}{A^2 R \sin \beta \sin (\beta - \delta)} + \frac{r^2 \left(A^2 \cos \beta . \cos \int (\beta - \delta) + 20 R\right)^2}{\left(A^2 R \sin \beta . \sin \beta . \sin \beta . \sin \beta (-\delta)\right)^2} - \mathcal{E}c.\right)^2$ D'où l'on voit que cette vitesse augmente non seulement par la diminution du rapport  $\frac{r}{R}$ , mais aussi, par la diminution des quantités r & R, lors même qu'elles diminuent l'une & l'autre dans la même raison, & cela doit être effectivement, puisque la valeur  $\frac{20 r R}{A^2 R \sin \beta \sin (k-\delta)} = \frac{20 r}{A^2 \sin \beta \cdot \hat{R}^2 (\beta-\delta)}$  diminue toujours.

(358.) Les quantités qui composent cette série, peuvent nous servit aussi pour examiner & fixer les rapports dans lesquels devroient être les principales dimensions du Vaisseau, comme la longueur, la largeur & le creux, pour qu'il pût prendre la plus grande marche qu'il est possible, en supposant la capacité de sa carene constante, ou, ce qui est la même chose, en supposant que l'une des dimensions diminuant, l'autre augmente dans la même raison. Pour cela, soit e la longueur, m la largeur, & p le creux du Vaisseau; faisant attention que la résissance qu'éprouvent les petits quadrilateres dans lesquels on a divisé la surface de la carene, est (176.) comme leur largeur multipliée par leur hauteur, par la racine quarrée de la profondeur à laquelle ils sont submergés, & par le sinus de l'angle d'incidence,

cette résistance sera comme  $m \cdot p \cdot p^{\frac{\pi}{4}} \cdot \frac{m}{\sqrt{\epsilon' + m^2}} * = \frac{m^2 \cdot p^{\frac{1}{2}}}{\sqrt{\epsilon' + m^2}}$  pour la proue; & comme  $e \cdot p \cdot p^{\frac{1}{2}} \cdot \frac{e}{\sqrt{e^2 + m^2}} = \frac{e^2 p^{\frac{1}{2}}}{\sqrt{e^2 + m^2}}$  pour le côté.

Ainsi, nous aurons  $\frac{e^{m^2} p^{\frac{1}{2}}}{h\sqrt{e^2 + m^2}}$ , pour l'expression de la nouvelle résissance de la proue, lorsque les dimensions du Navire ont éprouvé le changement dont il s'agit; r exprimant la résissance avant le changement, & hétant l'expression de ce qu'étoit la quantité  $\frac{m^2 p^{\frac{2}{3}}}{\sqrt{e^2+m^2}}$ , aussi

avant ce changement, c'est-à-dire, lorsqu'elle étoit sormée sur les 'dimensions primitives. On aura pareillement  $\frac{Re^2p^{\frac{1}{2}}}{H\sqrt{e^2+m^2}}$  pour l'expres-

<sup>\*</sup> C'est l'expression de l'Article 339 que l'Auteur réduit en série; mais il suppose tacirement G = 1, c'est-à-dire, que le vent est modéré, ou que les voiles sont planes.

<sup>\*\*</sup> Voyez Tome I, Article 632, & combinez cet Article avec la doctrine du Chapitre V, Livre I, Tome II, Article 65, & suivants ; vous verrez que l'expression du finus d'incidence est telle que l'Aureur la donne ici, en substituant en place des dissérencielles, les quanti-tés finies auxquelles elles sont proportionnelles, & qui en sont les intégrales: ainsi, cette expression ne peut manquer d'être proportionnelle à la résistance.

234 EXAMEN MARITIME, Liv. IV, Chap. I.

sion de la nouvelle résistance latérale. Ces quantités substituées en place de r & R dans le second terme de la série, c'est-à-dire, dans

 $\frac{rm^{2}}{h}\left(A^{2}\cos\beta\cos((\beta-\delta)+2\alpha R)\right), \text{ ce terme deviendra} \frac{\frac{rm^{2}}{h}\left(A^{2}\cos\beta.\cos((\beta-\delta)+\frac{2\alpha Re^{2}p^{2}}{H\sqrt{\sqrt{2+m^{2}}}}\right)}{\frac{A^{2}Re^{2}}{H}\sin\beta.\sin(\beta-\delta)}$ 

Supposant, avec les Marins, que les dimensions de la voilure suivent la raison des largeurs des Navires, il saut substituer dans cette expression  $\frac{m^2A^2}{M^4}$  pour  $A^2$  seul, M exprimant la largeur du Vaisseau avant d'en avoir changé les dimensions, c'est-à-dire, lorsqu'il est dans ses proportions primitives, & elle se changera en

 $\frac{1}{k \sin \theta \cdot \sin (\theta - \theta)} \left( \frac{Hm^2 \cos \beta \cdot \cos (\beta - \theta)}{Re^2} + \frac{20 p^{\frac{3}{2}} M^2}{A^2 \sqrt{e^2 + m^2}} \right)$ ; quantité qui doit être un minimum pour que le Vaisseau acquiere la plus grande marche possible \*. Or, ce minimum s'obtient, comme on le voit, en jettant les yeux sur l'expression, en augmentant à l'infini la longueur e, & en diminuant le creux p. Donc, à mesure qu'on allonge un Vaisseau, & qu'à proportion on lui donne moins de creux, il devient de plus en plus bon voilier. On obtient pareillement le même minimum, en augmentant la longueur e, &

en diminuant la largeur m; car l'expression même  $\frac{p^{\frac{1}{2}}}{\sqrt{c^2+m^2}}$  diminue encore, à cause que e est plus grand que m: donc le Vaisseau deviendra meilleur voilier en augmentant sa longueur & en diminuant sa largeur. Ensin, supposant la longueur e constante, & faisant varier la largeur m, & le creux p, on voit que dans le cas où  $cos \beta = 0$ , c'est-à-dire, lorsque le Vaisseau marchera vent arrière, plus sa largeur sera grande, & son creux petit, plus il acquerra la qualité d'être bon voilier (a); mais, au contraire,

<sup>\*</sup> Car plus le second terme de la série sera petit, plus la valeur de la vîtesse u qu'elle représente sera grande, attendu que ce terme est négatif.

<sup>(</sup>a) L'expression correspondante à celle-ci, qu'on déduit de l'ancien système des résistances, suivant la sormule de la Note de l'Article 352, page 229, réduite en série, est

 $<sup>\</sup>frac{a}{h \sin \beta^{\frac{1}{2}}} \left( \frac{\omega_{m^2} \cos \beta^{\frac{1}{2}}}{a e^4} + \frac{(1030)^{\frac{1}{2}} m Mp}{A V e^4 + m^4} \right); \text{ d'où l'on voit que cof $\delta$ étant = 0, il se$ 

reste que le second terme, dont le numérateur mMp demeure constant, tandis que la largeur m & le creux p varient; & s'il y a quelque variation dans ce terme, elle ne peut venir que de la variation de m dans le dénominateur, laquelle est presque insensible dans la pratique, à cause de la grande valeur de e à l'égard de m. Il n'en est pas de même dans notre système des résistances, on a déjà vu que le numérateur du second terme est m 20  $p^{\frac{1}{2}}$  m , lequel diminue avec  $p^{\frac{1}{2}}$ ; diminution qui devient très-sensible dans la pratigue, comme on l'observe réellement.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 235 lorsque le Vaisseau navigue à la bouline, en cherchant la moindre valeur qu'on puisse donner à m, on trouve qu'elle doit être seulement de deux pieds, ou à peu près; quantité extrêmement petite: ainsi, pour les vents très-largues, il est bon que le Navire ait plus de largeur & moins, de creux; & pour les vents trèsprès, c'est tout le contraire. Au reste, il résulte de cette solution, qu'il est plus convenable pour la marche, de s'arrêter à de petites largeurs, & à de petites profondeurs, en augmentant les longueurs le plus qu'il est possible : car dans le cas même où l'on navigue vent arriere, l'altération qui peut résulter de l'augmentation de m dans la quantité Vie + m', est fort petite; mais outre que dans cette construction, le Vaisseau seroit très-sujet à s'arquer, ce qui est très-préjudiciable, il y auroit encore beaucoup plus d'inconvénients pour les roulis & les tangages, comme on le verra par la suite. (359.) Il y a encore d'autres variations dans la marche des Vaisseaux, que les Marins ont fort bien observées, mais sans être parvenus à en connoître la cause; on peut même ajouter que les Géomerres ne l'ont pas indiquée jusqu'à présent Les résistances r & R, dans les Vaisseaux semblables, sont (188) comme les racines quarrées des cinquiemes puissances des largeurs; c'est-à-dire, comme M est a m, en exprimant ces largeurs par M & m: mais les voilures sont comme M2 est à m2 : donc si l'on substitue ces valeurs, en place de leurs équivalentes, dans le second terme de la série, ce terme deviendra, pour le premier Navire, =  $\frac{M^{\frac{1}{2}}(M^{2}cof \beta.cof(\beta-\delta)+20M^{\frac{1}{2}})}{M^{2}M^{\frac{1}{2}} fin \beta. fin (\beta-\delta)}$  $\frac{\cos(\theta,\cos((\beta-\delta)+20\,M^{\frac{1}{3}})}{\sin(\theta-\delta)}; & \text{ pour le fecond }, = \frac{\cos(\theta,\cos((\beta-\delta)+20\,m^{\frac{1}{3}})}{\sin(\theta,\sin((\beta-\delta)))}; & \text{ d'où }$ l'on voit que ce terme est plus petit dans le petit Vaisseau; &

conséquemment que celui-ci doit mieux marcher.

Rappellons-nous maintenant que, dans toute la théorie de ce Chapitre, nous n'avons point eu égard à la résistance qui provient de la dénivellation du fluide, à cause que cette résistance devient négligeable, lorsque les vents ne sont pas forts, & que les Vaisseaux sont grands. Cette résistance est en général pour les Vaisseaux dont les carenes sont semblables, seulement comme les simples largeurs M & m: ainsi, en substituant ces valeurs pour r & R dans le second terme de la série, ainsi que  $M^2$  pour  $A^2$ , ce terme deviendra, pour le premier Vaisseau,  $=\frac{M'(M^2\cos\beta \cdot \cos\beta(\beta-\delta)+20M)}{M\sin\beta \cdot \sin(\beta-\delta)} = \frac{M\cos\beta \cdot \cos\beta(\beta-\delta)+20}{M\sin\beta \cdot \sin(\beta-\delta)}$ ; & pour le second,  $=\frac{m\cos\beta \cdot \cos\beta(\beta-\delta)+20}{m\sin\beta \cdot \sin\beta \cdot \sin(\beta-\delta)}$ ; d'où l'on voit que ce terme est plus Tome II.

grand dans le Vaisseau le plus petit; & conséquemment que ce Vaisseau doit aller moins bien à cet égard. Il résulte de ces deux raisons combinées entr'elles, qu'avec de petits vents, les petits Bâtiments, tels que les Frégates & autres, doivent mieux marcher, & que les grands ont l'avantage de la marche lorsque les vents sont violents.

Jusqu'ici nous avons traité cette théorie, en supposant toujours le Navire de niveau, c'est-à-dire, sans qu'il éprouve de tangage, ou de rotation sur un axe. C'est dans cette supposition que nous avons calculé les rélistances dont nous nous sommes servis; mais aussi-tôt que le Vaisseau a du tangage, il est clair que ces résistances changent de valeur, & ne sont plus les mêmes: par conséquent les vîtesses que nous avons assignées, & qui dépendent de ces résistances, ne peuvent plus avoir lieu; elles diminueront d'autant plus que les balancements du tangage seront plus considérables: car alors la proue présente plus de furface à l'action du fluide, & le choc se fait en général, sous des sinus d'incidence plus grands; deux circonstances qui augmentent la résistance. On verra dans son lieu que, pour les proues aiguës, ces tangages peuvent être une, deux & trois fois plus grands que pour d'autres un peu plus pleines; & par conséquent, quoique ces proues éprouvent une moindre résistance dans le cas où le Vaisseau est tranquille, ou qu'il ne tangue pas, il n'en sera pas de même dans le cas de l'agitation. Dans ce dernier cas, au contraire, la résistance devient beaucoup de fois plus grande, parce que l'eau frappe des surfaces beaucoup plus grandes, & sous des angles presque droits : donc, dans le cas de l'agitation, le Vaisseau qui auroit une proue plus pleine, peut mieux marcher que celui qui auroit une proue aiguë, selon qu'on supposera cette agitation plus ou moins grande. C'est d'après cette considération que nous ne pouvons admettre, pour la Navigation, la proue de moindre résistance, que les Géométres ont prétendu jusqu'ici qu'on devoit employer; car, dans le cas de l'agitation, cette proue étant extrêmement aiguë, perd la qualité d'éprouver moins de résissance,



## CHAPITRE II.

Des Angles que les Voiles & le Vent doivent former avec la quille, pour que le Vaisseau acquiere la plus grande Vitesse possible.

Assurtes déjà de l'exactitude de nos formules, & de leur parfaite conformité avec les faits qu'on observe dans la pratique, il est nécessaire d'en continuer l'analyse, asin d'entirer tout l'avantage possible; car il est des vérités qu'une bonne théorie peut seule nous enseigner, & que les Marins ne pourroient jamais découvrir, même dans une infinité de siecles d'observations.

GA2RV fin a.fin ( B - A ) Si dans la valeur de  $u = \frac{GA^2(R-r) \sin \beta \cdot \sin (\beta-\delta) + r(GA^2 \cos \delta + 20R)}{GA^2(R-r) \sin \beta \cdot \sin (\beta-\delta) + r(GA^2 \cos \delta + 20R)}$ nous faisons sin  $(\beta - \delta) = 0$ , c'est-à-dire, si nous orientons la voile de maniere que son action soit perpendiculaire à la quille. on aura u = 0. Pareillement, si nous faifons, dans la même formule, fin  $\alpha = 0$ , c'est-à-dire, si nous supposons la voile orientée de maniere que son plan coincide avec la direction du vent, il en résultera aussi u = 0; mais dans toutes les situations intermédiaires qu'on peut donner à la voile, il est certain que u aura une valeur; par conséquent, depuis la valeur zéro, qui résulte de la supposition de  $fin(\beta - \delta) = 0$ , la vitesse ira en augmentant, à mesure que sin (B-1) augmentera, & cela jusqu'à un certain point, qui sera le maximum; passé ce terme, sin (B-1) continuant d'augmenter, u diminuera. Or, nous sçavons qu'on obtient ce maximum, en égalant à zéro la différencielle de l'équation. Faifant donc  $Q = GA^2(R-r)$ ,  $F = r(GA^2 cof + 20R)$ , fin  $\alpha = \sin \gamma \cdot \cos \beta - \sin \beta \cdot \cos \gamma$ , &  $\sin (\beta - \beta) = \sin \beta \cdot \cos \beta - \cos \beta \cdot \sin \beta$ , l'équation deviendra  $u = \frac{GA^2RV(\sin\gamma.\cos\beta B - \cos\gamma.\sin\beta)(\sin\beta.\cos\beta F - \cos\beta\beta.\sin\beta)}{GG^2RV(\sin\gamma.\cos\beta B - \cos\beta\beta.\sin\beta)}$ Q fin & (fin  $\beta \cdot \cos \beta + \cos \beta$ , fin  $\beta$ ) + F & en supposant & constant, nous aurons, pour le cas de la plus grande marche, ou de la plus grande valeur de u, (Qfine (fine .cof) $fin \mathcal{N}.co(\beta) + F) (fin(\gamma + \mathcal{N})co(\beta^2 - fin(\gamma + \mathcal{N})fin\beta^2 - 2co(\gamma + \mathcal{N})fin\beta.co(\beta) =$ fin a.fin (B - 1) (2 Q cof I fin B.cof B - Q fin I.cof B2 + Q fin I.fin B2) [A], ou, en réduifant, Q sin y (sin 12 - 2 sin 1. cof 1. tang B+ tang  $\beta^2 - 2 \int \ln \delta \cdot \cos \delta \cdot \tan \beta + \cos \delta^2 \cdot \tan \beta = \dots$  $\frac{F}{\cos(\beta^2)} \left( \int \ln(\gamma + \delta) - \int \ln(\gamma + \delta) \tan \beta^2 - 2 \cos(\gamma + \delta) \tan \beta \right) [B],$ ou; ce qui est la même chose, Q sin y (sin Nº - 1 sin N.cof N.tang B+

\* Le calcul qui conduit à cette valeur de tang 8 n'a presque aucune autre difficulté que fon extrême longueur: ainsi nous nous contenterons d'indiquer l'ordre qu'il faut suivre pour y parvenir. Les commençants ne trouveront pas, sans doute; cette attention de notre

part tout à-fait inutile.

Pour trouver l'équation A, on égalera à zéro la différencielle de la valeur de u, faivant les regles ordinaires de maximis & minimis, en regardant les angles y & d' comme donnés & constants; mais pour procéder avec ordre, il faut 1° diviser par la quantité constante GA=RV. 2°. Faire les opérations indiquées. 3°. Substituer fin (7 + 10) en place de sin y.cof + cof y.fin +. 4°. Différencier, & substituer dans la différencielle - cof (3+4) en place de fin y . fin & - cof y.cof s. 5". Réduire les deux parties au même dépominateur, & supprimer le dénominateur commun. 6°. Enfin, mettre pour fin s.cos s - cos s.fin s sa valeur sin (s-1), & pour sin 7.cos s - cos 3.fin s sa valeur sin a.

On obtient l'équation B en réduisant l'équation A. Pour cela il faut 1°. Mettre pour fin a & fin  $(\beta - \delta)$  leurs valeurs, & l'on aura fin a . fin  $(\beta - \delta) = fin (\gamma + \delta)$  fin  $\beta$ . cof  $\beta$  — cof  $\gamma$  cof  $\delta$  fin  $\beta$  is  $\beta$  fin  $\beta$  fin  $\beta$  cof  $\beta$ . Paire les opérations indiquées, transposer tous les termes qui ne seront point affectés de F, & faire la réduction des quantités semblables, autant qu'il sera possible. 3°. Pour achever la réduction, on développera les expressions fin  $(\gamma + \delta)$  & cof  $(\gamma + \delta)$ . 4°. On divsera les deux membres par cos  $\beta$ , & l'on substituera eang & & ses puissances, en place de fin & les puissances, & l'on aura Qfiny(find2-2find.cofd.tang2+cofde.tang2+find2.tang2-2find.cofd.tang23+cofdetang24)  $= \frac{1}{\cos(\beta^2)} \left( fin(\gamma + \ell) - fin(\gamma - \ell) \tan \beta^2 - 2 \cos((\gamma + \ell)) \tan \beta \right); \text{ expression qui devient}$ l'équation B en mettant tang & en place de (cof de + fin se) tang &, puisque cof se + fin es = 1; mais on laissera cette équation sous cette forme, afin d'avoir plus facilement l'équation C.

En multipliant le premier membre de l'équation B par cof 82 exprimé en tang 8, on aura l'équation C. Or,  $cof \beta^2 = \frac{1}{1 + tang \beta^2}$ ; car on a fin  $\beta^2 = 1 - cof \beta^2$ , & pareillement.

fin  $\beta^1 = tang \, \beta^1 \cdot cof \, \beta^1 : donc \, 1 - cof \, \beta^2 = tang \, \beta^1 \cdot cof \, \beta^1$ , d'où l'on tire  $cof \, \beta^2 = \frac{1 + tang \, \beta^2}{1 + tang \, \beta^2}$ Multipliant donc le premier membre par cette quantité, & supprimant le diviseur cus sa du second, on aura l'équation même de l'Auteur, car le premier membre devient . . . . Q [in/ (find -2 find cofd tangs +cofd tangs + find tangs -2 find cofd tangs +cofd tangs

1 - sang 61 = Q fin y (fin +1 - 2 fin +. cof +. tang & + cof +1. tang &1.

On parvient aisément à l'équation D, en resolvant l'équation du second degré, suivant les regles ordinaires de l'algebre. Observant de réduire au même dénominateur les parties qui doivent être sous le radical, & de faire la réduction. Dans cette derniere opération, on remarquera que  $FF \int \ln (\gamma + A)^2 + FF \cot (\gamma + A)^2 = FF$ , que  $\int \ln \gamma^2 \cdot \cot A^2 + C \cdot \cot A$  $fin_{2}^{2}.cof \cdot e.fin_{2}^{2} = fin_{2}^{2}.cof \cdot e.fof \cdot$ turellement du figne -; attendu que lorsqu'on navigue vent largue, 7 est > 90°, & alors cos (0++), est une quantité négative; or, cette quantité étant soustraite, elle devient positive; mais dans le cas de la bouline on a  $\gamma < 90^{\circ}$ , alors  $cof(\gamma + e)$  est positif, ainsi le terme  $F cof(\gamma + e)$  est négatif. On voit aussi que l'auteur auroit bien pu mettre toujours le signe — : mais alors dans les substitutions numériques on auroit été obligé de se rappeller que  $cof(\gamma + e)$ est négatif dans le cas du yent largue.

(a) M. John Muller, dans le Tome VIII de ses Ouvrages, intitulé, Appendix, or Supplement to the Treasife of Artillery, page 87, cherche les angles les plus avantaDESANGLES DES VOILES ET DU VENT AVECLA QUILLE.239 la valeur de la tangente de l'angle que doit former la voile avec la quille pour que le Vaisseau acquiere la plus grande vîtesse qu'il est possible, en supposant les angles y & & donnés, & constants: le signe positif est pour le cas où l'on a > 90°, ou pour lorsqu'on navigue vent largue, & le signe négatif pour le cas où l'on a  $\gamma < 90$ , ou pour lorsqu'on navigue à la bouline.

(361.) La premiere connoissance que nous donne cette formule est, que la valeur de & n'est pas constante, comme les Géométres l'ont cru jusqu'ici, mais qu'elle dépend des quantités Q = ....  $GA^{2}(R-r)$ ,  $F=r(GA^{2}cof + 20R)$ , & A: c'est-à-dire. du rapport entre les résistances de la proue & du côté, de la quantité A2 des voiles & de leur courbure : de sorte que, plus A sera petit, plus l'angle & sera petit. Cet angle devient encore d'autant moins grand à proportion que s devient plus petit, & que la quantité A2 est plus grande. Si, par exemple, la résistance de la proue étoit infiniment petite, à l'égard de la résistance laterale, on auroit F = 0, & tang  $\beta = \frac{\sin A}{\cos A} = \tan A$ , ou B = 1: c'est-à-dire, que la direction de la force de la voile doit être, en ce cas, perpendiculaire à la quille \*. Au contraire. lorsque r = R, ou que la résissance de la proue est égale à celle. du côté, on aura Q = 0, & tang  $\beta = \frac{1 - cof(\gamma + r)}{fin(\gamma + r)} = \cdots$ .

cofeé  $(\gamma + \beta)$  — cotang.  $(\gamma + \beta)$  = tang  $(\frac{\gamma + r}{2})^{**}$ , ou  $\beta = \frac{\gamma + r}{2}$ .

geux que doivent former le Vaisseau, le vent & les voiles, pour obtenir la plus grande marche. Sa conclusion est très-différente de celle que Jean Bernoulli donne dans ses Ouvrages (Tome 11, page 32), quoique tous deux soient partis du même principe erroné sur les résistances. Cette différence vient de ce que Jean Bernoulli a supposé constant, comme nous l'avons fait ici, l'angle que forme le Navire avec le vent, & a supposé variable l'angle du Navire avec la voile, comme cela doit être, puisque l'angle du rumb de vent est donné. Au contraire, M. Muller suppose l'angle du Navire avec le vent variable, & fait constant celui du Navire avec la voile. Par cette raison, la différencielle qu'on doit égaler à zéro n'est pas s $\sqrt{1-x^2}-xy$ , comme le dit M. Muller, mais  $x^2$  (2s<sup>2</sup> - y<sup>2</sup>) = 9 y<sup>2</sup> s (1 - x<sup>2</sup>), ou  $y^4 - y^2$  (1 +  $\frac{1}{2}x^2$ ) +  $\frac{4}{5}x^2$  = 0 : équation qui est la même que celle donnée par Jean Bernoulli. Si l'on suppose avec M. Muller que l'angle formé par la voilé avec le Navire, ou avec la quille, est constant, il n'y a pas de doute que le vent qui tombe perpendiculairement sur la voile sera le plus avantageux, puisque c'est celui qui agit avec plus de force sur elle ; aussi ce résultat est - il celui que doit trouver, de que trouve en effet, M. Muller- --

<sup>\*</sup> Cela est évident; car, pour que la résistance de la proue soit nulle relativement à la rélistance latérale, il faut que la vîtesse directe soit nulle à l'égard de la vîtesse latérale, ou que la voile agisse perpendiculairement à la quilse (360.).

purement analytique,  $\frac{1-\cos((\gamma+\delta))}{\int \ln((\gamma+\delta))} = \frac{1}{\int \ln((\gamma+\delta))} - \frac{\cos((\gamma+\delta))}{\int \ln((\gamma+\delta))}$ ; mais  $\frac{1}{\int \ln((\gamma+\delta))} = \cos((\gamma+\delta))$ , &  $\frac{\cos((\gamma+\delta))}{\int \ln((\gamma+\delta))} = \cot((\gamma+\delta))$ . Donc, &c. \*\* On peut trouver ces expressions de différentes manieres, nous allons en donner une,

EAXMEN MARITIME, Liv. IV, Chap. II. 240 Pareillement, si  $A^2 = 0$ , on a Q = 0, & par conséquent  $\beta = 0$  $\frac{2+1}{2}$ : & si  $A^2$  étoit =  $\infty$ , comme, dans ce cas, Q est beaucoup de fois plus grand que F, on peut négliger, dans la formule, toutes les quantités où F se trouve sans Q, & elle deviendra tang  $\beta = tang \Lambda + \left(\frac{F \int_{\Omega} (\gamma + \delta)}{Q \int_{\Omega} \gamma \cdot co \int_{\delta} \delta}\right)^{\frac{1}{2}}$ , ou, parce que dans ce même cas on doit avoir  $\Lambda = 0$ , tang  $\beta = \sqrt{\frac{R}{Q}}$ . D'où l'on voit que c'est seulement lorsque y sera extrêmement petit, ou que  $\gamma = 2 \sqrt{\frac{F}{O}}$ , que  $\beta$  peut avoir la même valeur dans les deux cas. Dans tout autre cas, & sera d'autant plus petit que la quantité A2 fera plus grande.

(362.) Naviguant vent en poupe, on a fin  $\gamma = 0$ , &  $\Lambda = 0$ ; donc on aura tang  $\beta = \infty$ , ou  $\beta = 90^{\circ}$ ; c'est-à-dire, qu'on doit orienter la voile de maniere qu'elle forme des angles droits avec la quille; c'est. aussi ce que pratiquent les Marins, & par conséquent la plus grande vîtesse est la même que celle qu'on obtient dans la pratique ordinaire.

(363.) Ce n'est plus la même chose lorsqu'on navigue vent largue. Examinons le cas de l'Art. 351, dans lequel nous avons supposé  $\gamma = 134^{\circ}$ , & dans lequel, avec un petit vent, on a  $\Lambda = 1^{\circ}37'$ ,  $G = \frac{4}{7}$ ,  $A^2 = 17680$ , r = 294, & R = 3316. L'usage des Marins, dans ces circonstances, est de faire  $\beta = 70^{\circ}$ . D'après ces données, la valeur de Q est=42743168, & celle de F=23654753, & par conséquent,  $tang \beta = \dots, \dots, \dots$ 

42743168 fin 7. fin 8.cof +23654753cof (++3)+V (23654753)2+(42743168)(23654753) fin 7.fin (2-8).

 $\frac{42743168 \text{ fin } 7 \text{ cof } 8^{2} + 23654753 \text{ fin } (7+8)}{867098 + 16905477 + 33117589} = \frac{56695905}{47267826}; \text{ ou } \beta = 50^{\circ} \text{ 11}' : \text{ cet angle}$ est moindre de 19° 49' que celui qu'emploient les Marins dans leur pratique ordinaire. Si nous substituons maintenant cette valeur de & & celle de a qui en résulte, laquelle est = 83° 49', en place de \( \beta = 70^\circ, \) & de  $\alpha = 64^{\circ}$  que nous avons employées (351.) pour trouver la valeur de u, nous aurons  $u = \dots$ 4. 17680.3316. V fin (48° 34') fin (83° 49')

\$.17680.3316.fin (48'34') fin(50° 11')+\$.17680,294.cof(48°34')cof(50°11')+20.3316.294

Quant à la feconde valeur, on peut également la déduire du premier membre. Le numérateur  $\mathbf{I} - cof(\gamma + \delta) = fin.verfe(\gamma + \delta)$ ; ainsi, le premier membre  $= \frac{fin \ verfe(\gamma + \delta)}{fin(\gamma + \delta)}$ . Or, les plus légeres connoissances de la Trigonométrie font voir que sin (2+1): sin. verse (2+1):: 1:  $tang\left(\frac{\gamma+\delta}{2}\right)$ . Donc  $\frac{fin.verfc}{fin}(\gamma+\delta) = \frac{1-cof(\gamma+\delta)}{fin} = tang\left(\frac{\gamma+\delta}{2}\right)$ . On auroit pu également le déduire de la feconde expression.

DES ANGLES DES VOILES ET DU VENTAVEC LAQUILLE.241  $\frac{3495872}{4926895}V$ , ou, à peu près,  $u=\frac{71}{100}V$ . D'où l'on voit qu'en se servant de ces angles avantageux, la vitesse du Vaisseau seroit =  $\frac{71}{100}$ . V, au lieu de  $\frac{64}{100}$  V, comme on l'a trouvé (351.), en se servant des angles qu'emploient les Marins; c'est-à-dire que la vîtesse du Vaisseau seroit de 7 V plus grande qu'elle ne l'est aujourd'hui. Ainsi, si le vent parcouroit 15 pieds par seconde, le vaisseau seroit ? de mille de plus par heure; ce qui, joint aux 5 milles 76 qu'il faisoit dans la premiere disposition, donnera 6 milles in pour le chemin qu'il sera dans une heure. Si le vent parcouroit 25 pieds par seconde, le Vaisseau seroit ? de mille de plus par heure; ce qui, joint aux 9 milles 41 qu'il faisoit déjà, donnera 10 milles 13. Dans le cas où le vent est fort, on a  $\Lambda = 4^{\circ}$  40', &  $G = \frac{78}{100}$ : donc, en supposant que le Vaisseau navigue seulement avec ses deux basses voiles, on aura (351.),  $A^2 = 5200$ ; ce qui donne  $Q = \frac{78}{100}$ . 5200 (3316-294)= 12257232,  $F = 294(\frac{78}{100}.5200.cof(4°40′) + 20.3316) =$ 

12257232. fin 7 first. cof \$+20681130 (cof(7+3)+ $\sqrt{20681130(2068130+12257232)}$  fin 7. fin(7-3))

 $=\frac{7!497!+13108305+23412361}{8787882+15996270} = \frac{37231637}{24784152}$ . Donc  $\beta = 56^{\circ}$  21'; cet angle, comme on le voit, est seulement de 6° 10' plus grand que celui que nous avons trouvé auparavant: de sorte que le Vaisseau naviguant avec toutes ses voiles, ou naviguant seulement avec les deux basses voiles, dans le cas de  $\gamma = 134^{\circ}$ , il n'en résulte, dans l'angle  $\beta$ , que la petite différence de 6° 10'. Si nous mettons cette nouvelle valeur de  $\beta$ , & celle qui résulte pour  $\alpha$ , qui est = 77° 39', celle de  $G = \frac{78}{100}$ , celle de  $A^2 = 5200$ , & celle de  $A = 4^{\circ}$  40', dans la formule qui exprime la valeur de  $\alpha$ , on aura  $\alpha = \frac{78}{100}$ . 5200.3316 V fin  $(77^{\circ}$  39') fin  $(51^{\circ}$  41')

78,5200.3316 fin(56°21')fin(51°41')+78,5200.294.cof(56°21')cof(51°41')+20, 3316. 294

 $=\frac{10308983}{28692121}V$ , ou, à très-peu près,  $u=\frac{36}{100}V$ ; c'est seulement  $\frac{1}{100}V$ ; de plus que la vîtesse que nous avons trouvée, Art. 351 : de sorte que, lors même que le vent parcourroit 50 pieds par seconde, on ne gagneroit que  $\frac{1}{10}$  de mille par heure ; ce qui, avec les 10 milles que sait le Vaisseau, lorsqu'il est disposé suivant l'usage des Marins, fait en tout 10 milles  $\frac{1}{2}$  pour la marche du Vaisseau avec l'angle le plus avantageux.

(364.) Quoique, lorsqu'on navigue à la bouline, la valeur de l'angle & soit limitée dans les Vaisseaux, & qu'il soit difficile de le

faire varier beaucoup; il y a cependant des moyens de le diminuer en partie, si cela est nécessaire: & dans les autres Embarcations il y a aussi quelques corrections à faire; c'est pourquoi nous allons chercher l'angle & qui produit la plus grande vîtesse, en supposant l'angle  $\gamma = 65^{\circ}$ , & nous nous fervirons, dans cette recherche, des exemples donnés à l'Art. 352. Nous avons trouvé dans cet Article. qu'avec un petit vent, en négligeant les fractions, on a 1=8° 20'.  $G = \frac{96}{100}$ , &  $A^2 = 23050$ ; ce qui donne  $Q = \frac{96}{100}.23050.(3316-294)$ = 66870816,  $F = 294(\frac{6}{100}.23050 \text{ cof}(8^{\circ}20') + 20.3316) =$ 25937987, & par consequent tang  $\beta = \cdots$ 

66870816 fin 7. fin A.cof A-25937987 cof (7-1)+1/25937987 (25937987+66870816 fin 7/12/7-1) 60870816 fin 7. cof +1+21937987 fin (1-1)

 $\frac{9028113 - 7439096 + 44563459}{59191247 + 24848320} = \frac{46152475}{84035507}; \text{ ou } \beta = 28^{\circ} 47' : \text{ c'est l'angle}$ que doit former la vergue avec la quille, pour que le Vaisseau acquiere la plus grande marche possible, yétant = 65°, & A= 23050. A la vérité, il n'est pas possible, dans les Vaisseaux, de donner à la vergue cette obliquité par rapport à la quille, à moins qu'on ne change l'état actuel de leurs agrès & de leur voilure; mais dans les Bâtiments qui portent des voiles latines, il est très-facile de le former. Si nous substituons donc cette nouvelle valeur de B, & celle qui en résulte pour a, qui est = 36° 13', & faisant de plus  $G = \frac{6}{100}$ ,  $A^2 = 23050$ , &  $A = 8^{\circ} 20'$ , dans la formule qui exprime la valeur de u, (352.), on aura u=96 · 23050 · 3316 · V fin (36° 13') fin (20° 7')

96,23050.3316 fin(28° 47) fin(20°7')+ 96,23050, 294.00 (28° 47') cof (20°7') + 20, 3316. 294 14910784 V =  $\frac{14710704}{12151977+5353993+19498080}$ ; ou, à fort peu près,  $\mu = \frac{403}{1000}V$ ; c'est 1000 V de plus que ce qu'on a trouvé, Art. 352, en saisant l'angle &= 40°, suivant la pratique des Marins : de sorte que si le vent parcouroit 15 pieds par seconde, le Vaisseau seroit in de mille de plus par heure avec l'angle  $\beta = 28^{\circ} 47'$ ; ce qui, avec les 2 milles qu'il faisoit avec le premier angle, donne 2 milles pour le chemin qu'il feroit par heure avec le second.

Avec un vent fort, on a (352.),  $\Lambda = 21^{\circ}4'$ , &  $G = \frac{1}{10}$ : donc, en supposant que le Vaisseau porte seulement ses deux basses voiles, on aura (280.),  $A^2 = 6130$ , ce qui donne  $Q = \frac{9}{10}$ . 6130(3316-294)= 16672375,  $F = 294(\frac{9}{10}.6130 co)(21°4')+20.3316)=21011668,$ & par conséquent, tang  $\beta = \cdots$ 

16672375 finy fine . cof +-210116/8 cof (+++)+1/21011668(21011668+16672375 fing. fin(--1) 100 72375 fin 7. cof 5 +21011608 fin (3-6)

 $\frac{\frac{5068435-1441309+25724943}{13157942+20962169} = \frac{29352069}{34120111}, \text{ ou, à peu près, } \beta = 40^{\circ} 42';$ angle pes Angles des Voiles et du Vent Avec la Quille.243 gle qui est de 12° 55' plus grand que celui qu'on a trouvé ci-dessus, lorsque le Vaisseau porte toutes ses voiles, & qui est, à peu près, le même que celui dont se servent les Marins. Si nous substituons dans la valeur de u cette nouvelle valeur de  $\beta$ , & celle qui en résulte pour  $\alpha$ , qui est = 24° 18', & faisant de plus  $G = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = 6130$ , &  $A^2 = 6130$ , and  $A^2 = 21° 4'$ , on aura  $A^2 = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = 6130$ ,  $A^2 = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = 6130$ ,  $A^2 = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = \frac{2}{10}$ , on aura  $A^2 = \frac{2}{10}$ ,  $A^2 = \frac{$ 

2529537 V = 2529537 V = 103 V. Ce résultat est le même que celui qu'on a trouvé, Art. 352, d'après l'usage des Marins; & cela devoit arriver, attendu que l'angle \( \beta \) que donne la théorie, est presque le même angle que celui qu'ils emploient dans les Vaisseaux.

(365.) Ayant donc résolu le problème où il s'agit de déterminer les angles & les plus avantageux qu'il convient d'employer, il nous faut maintenant déterminer l'ouverture qu'il convient de donner aux angles y, pour procurer au Vaisseau le plus de vitesse qu'il est possible, & ce sera le maximum maximorum. L'objet de cette recherche pourra paroître étrange à plusieurs Lecteurs; car, quoiqu'on ait toujours cru que le vent largue est, de tous les vents, celui qui donne le plus d'avantages pour la marche, on ne fondoit cependant cette opinion que sur ce qu'avec le vent largue on porte plus de voiles, ou qu'elles présentent plus de surface au vent, & ne se couvrent point les unes & les autres, comme il arrive lorsqu'on navigue vent arriere. En esset nous avons déjà vu (350.), que dans ce cas A2 est seulement = 12950, tandis que, vent largue (351.), cette même quantité est = 17680, & qu'elle devient même = 23050, si le vent devient plus largue (352.). Mais on étoit loin d'imaginer que même avec la même voile, ou la même quantité de voiles dehors, le vent largue pût donner une plus grande marche, comme en effet cela arrive. Nous pouvons cependant nous convaincre de cette vérité, sans aller plus loin, en appliquant seulement la valeur de la vîtesse u, au cas où l'on sait la valeur de a constante, ou que sin a = 1, car ayant GAZRV fin B par-là  $\Lambda = 0$ , nous aurons  $u = \frac{GA^2R \sin \beta^2 + GA^2r \cos \beta^2 + 20Rr}{GA^2R \sin \beta^2 + GA^2r \cos \beta^2 + 20Rr}$ : d'où l'on voit que la vîtesse du Vaisseau naviguant d'un vent largue, fera à sa vîtesse d'un vent arriere, comme GAR sin 52+ GA2r cos 52+20rR (GA2R + 20 Rr) fin 8 est à  $\frac{1}{GA^2R + 20 Rr}$ : ou comme  $\frac{(GA^2R + 20 Rr) \sin 8}{GA^2R \sin 8^2 + GA^2r \cos 6^2 + 20 Rr}$  est à l'u-

EAXMEN MARITIME; Liv. IV, Chap. II. nité; ou bien en faisant  $GA^2 = 12000$ , R = 3300, & r =(12.33 + 2.33.3) fin 8 300, comme  $\frac{(12.33 + 2.33.3) \mu n \beta}{12.33 \mu n \beta}$  est à l'unité, c'est-àdire, en réduisant, comme 33 sin 8 est à l'unité: de sorte que toutes les fois que 33 sin 8 sera plus grand que l'unité, le Vaisseau marchera davantage vent largue que vent arriere; & cela avec la même surface de voile exprimée par GA2. Or, en faifant  $fin \beta = \frac{4}{5}$ , on a  $\frac{33 fin \beta}{20 fin \beta^2 + 13} = \frac{26 \frac{4}{5}}{25 \frac{4}{5}}$ : donc, l'angle a étant = 90°, sin  $\beta = \frac{4}{7}$ , &  $GA^2 = 12000$ , le Vaisseau marchera avec

plus de vîtesse vent largue que vent arriere.

(366.) Nous sçavons donc qu'il y a une certaine disposition du vent, par laquelle le Vaisseau marchera le plus qu'il est possible. Pour trouver quel est ce vent, il faut dissérencier la valeur de  $GA^2RV$  fin (B-1) (fin  $\gamma$ , cof  $B-\cos(\gamma)$ , fin B)  $u = \frac{1}{GA^2R \sin \theta \cdot \sin (\theta - \delta) + GA^2r \cos \theta \cdot (\cos \theta - \delta) + 20 Rr}, \text{ en supposant } \beta$ constant, & seulement y variable, & égaler ensuite la dissérencielle à zéro. On aura par ce calcul  $cof \gamma$ .  $cof \beta + fin \gamma$ .  $fin \beta = 0$ , ou  $cof(\gamma - \beta) = cof\alpha = 0$ , &  $fin \alpha = 1$ ; ce qui manifeste déjà que le vent le plus favorable à la marche est celui qui tombe perpendiculairement sur la vergue, comme nous l'avons supposé dans l'Article précédent; & par conséquent, on a, dans ce cas,  $\mathcal{S} = 0$ . De la même équation  $\cos \gamma \cdot \cos \beta + \sin \gamma \cdot \sin \beta = 0$ , il résulte aussi  $I = -tang \gamma tang \beta$ , ou tang  $\beta = -\frac{cof \gamma}{f n \gamma}$ ; & la va 1eur de tang & étant substituée dans l'équation qui donne la valeur la plus avantageuse de  $\beta$  (360.), & faisant  $\Lambda = 0$ , on aura  $-\frac{cof_{\gamma}}{fin_{\gamma}} = \frac{-F cof_{\gamma} + \sqrt{F^2 + QF fin_{\gamma}^2}}{Q fin_{\gamma} + F fin_{\gamma}}; ou-Qcof_{\gamma} = \sqrt{F^2 + QF fin_{\gamma}^2};$ d'où l'on tire, en quarrant,  $Q^2 \cos \gamma^2 = F^2 + FQ \sin \gamma^2 =$  $F^{2} cof \gamma^{2} + (F^{2} + QF) fin \gamma^{2}$ , ou  $(Q^{2} - F^{2}) cof \gamma^{2} = (F^{2} + QF) fin \gamma^{2}$ ; ce qui donne  $tang \gamma^2 = \frac{Q-F}{F}$ : c'est la valeur du quarré de la tangente du véritable angle y que doit former le vent avec la quille, pour que le Vaisseau ait la plus grande marche qu'il est possible; & si au lieu de Q & de F nous substituons leurs valeurs (360.), on aura tang  $\gamma^2 = \frac{GA^2(R-r)}{(GA^2+20K)r}$ 

(367.) Cette valeur n'est donc pas constante, elle dépend, comme on voit, des quantités r, R, A' & G; ainsi elle varie, non-seulement dans les différents Navires, ou Embarcations, mais encore dans le même Navire lorsqu'on change sa voilure, ou lorsque la force du vent varie; de sorte que moins la résissance problem de la proue sera grande à l'égard de la résistance latérale R; plus l'angle le plus avantageux sera ouvert. Cet angle augmentera encore à mesure que les quantités  $A^2$  ou G deviendront plus grandes; c'est-à-dire, à mesure que le Navire portera plus de voile, ou que le vent sera moins sort : ainsi, pour sçavoir quand le vent arrière sera le plus avantageux, on supposera tang  $\gamma = \frac{GA^2(R-r)}{(GA^2+20R)r}-1$ , & l'on aura, pour ce cas,  $GA^2(R-r)=(GA^2+20R)r$ , ce qui donne  $GA^2=\frac{20Rr}{R-2r}$ : de sorte que lorsqu'on aura  $GA^2=\frac{20Rr}{R-2r}$ , ce sera le vent arrière qui sera marcher le Vaisseau avec le plus de vîtesse qu'il est possible; & à mesure qu'on augmentera la voilure, ce sera un autre vent, saissat un angle de plus en plus ouvert avec la qu'ille, qui lui pro-

curera la plus grande marche.

Dans le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, on a R = 3316, & r = 294, &, par conséquent, on aura  $\frac{20Rr}{R-2r} = \frac{19498080}{2728} = 7147$ : & en faisant (351.),  $G = \frac{4}{5}$ , on aura  $A^2 = 8934$ , c'est la voilure qu'il doit porter pour que le vent arriere soit le plus avantageux. Aussi-tôt que ce Vaisseau en porte davantage, ce sera un autre vent faisant un angle plus ouvert. Pour trouver le cas dans lequel cet angle doit être le plus ouvert qu'il est possible, nous supposerons  $A^2 = 17680$ , (351.), qui est toute la voilure que le Vaisseau porte d'un vent largue; substituant cette valeur dans l'équation tang  $\gamma^2 = \frac{G A^2 (R-r)}{(GA^2 + 2Q R)r} - 1$ , & faisant  $G = \frac{4}{7}$ , R = 3316, & r = 294, on aura tang  $\gamma^2 =$ 4.17680 (3022)  $\frac{1}{3} \cdot \frac{17680 \cdot 294 + 19498080}{1} = 1$ ; ce qui donne à très-peu près  $\gamma = 138^{\circ} 4'$ ; de sorte que le vent doit faire avec la quille un angle ouvert, par la poupe, de 41° 56', pour que le Vaisseau marche avec le plus de vîtesse qu'il est possible, en portant toutes ses voiles, ou A2 étant = 17680. Nous venons de voir que le Vaisseau portant seulement 8934 pieds quarrés de voilure, c'est le vent arriere qui est le plus avantageux, ou que  $\gamma = 180^{\circ}$ : il s'ensuit donc que tous les angles intermédiaires entre 180° & 138° 4' correspondent aux voilures intermédiaires entre 8934 & 17680. Avec des voilures moindres que 8934, c'est également le vent arriere qui est le plus avantageux; car dans ce cas tang y devient imaginaire, attendu que dans l'équation tang  $\gamma^2 = \frac{GA^2(R-r)}{(GA^2+20R)r} - 1$ , la quantité  $\frac{GA^{1}(R-i)}{(GA^{1}+20R)}$ , est < 1.

(368.) Ayant l'angle  $\gamma$  le plus avantageux, nous pouvons trouver la plus grande vitesse parmi les plus grandes, ou le maximum maximorum de la vîtesse; nous y parviendrons en substituant dans la valeur de u les valeurs correspondantes de  $\alpha$  & de  $\beta$ . Nous avons déjà dit (366.) que  $\sin \alpha = 1$ ; & nous avons trouvé, dans le même Article, que  $\tan \beta = -\frac{1}{\tan \beta}$ , ou  $\tan \beta^2 = \dots$   $\frac{1}{\tan \beta^2} = \frac{F}{Q - F}$ ; donc  $\frac{\sin \beta^2}{\cos \beta^3} = \frac{F}{Q - F}$ ; ce qui donne  $\sin \beta = \sqrt{\frac{F}{Q}}$ , &  $\cos \beta = \left(\frac{Q - F}{Q}\right)^{\frac{1}{2}}$ . Le maximum maximorum sera donc, d'après

 $cela_{,u} = \frac{GA^{2}RV \cdot \sqrt{\frac{F}{Q}}}{GA^{2}R \cdot \frac{F}{Q} + GA^{2}r \cdot \frac{Q-F}{Q} + 20Rr} = \frac{GA^{2}RV \cdot \sqrt{QF}}{GA^{2}RF + GA^{2}r \cdot (Q-F) + 20QRr}$ 

Si l'on fait maintenant, dans le Vaisseau de 60 canons,  $G = \frac{4}{1}$ ,  $A^2 = 17680$ , R = 3316, r = 294,  $Q = GA^2(R - r)$ , &  $F = GA^2r + 20$  Rr, le maximum maximorum des vîtesses u sera =  $\frac{34891360}{47411745}$  V; ce qui donne à peu près  $u = \frac{74}{100}$  V; vîtesse qui est plus grande de  $\frac{10}{100}$  que celle que nous avions trouvée à l'Art. 351, avec presque le même vent, & cela pour avoir fait, dans cet Anicle, suivant la pratique des Marins,  $\beta = 70^\circ$ , &  $\alpha = 64^\circ$ , tandis qu'ici nous avons sait  $\beta = 48^\circ$  4′, &  $\alpha = 90^\circ$ . Si donc le vent parcouroit 15 pieds par seconde, le Vaisseau en parcourroit 11  $\frac{1}{10}$  dans le même temps, ce qui répond à 6 milles  $\frac{6}{100}$  par heure, ou  $\frac{2}{10}$  de mille de plus que nous n'avons trouvé, Article 351. Mais ce n'est pas dans les Vaisseaux que cette différence

Mais ce n'est pas dans les Vaisseaux que cette différence se fait plus remarquer, elle devient plus sensible à mesure que le rapport  $\frac{R}{r}$  devient plus grand. Dans un Chebec, on a, (348.),  $\Lambda^2 = 9000$ , R = 700, r = 60, & en saisant  $G = \frac{1}{4}$ , on trouve  $\beta = 26^{\circ}$  41',  $\gamma = 116^{\circ}$  41', & le maximum maximorum des vitesses  $u = \frac{16865496}{10319998}V$ , ou à fort peu près  $u = \frac{163}{100}V$ : c'est-à-dire, que la vîtesse du Chebec est une sois & environ deux tiers celle du vent. Si le vent parcouroit 15 pieds par seconde, le Chebec en parcouroit  $24^{\frac{41}{100}}$  dans le même temps; vîtesse équivalente à 14 milles  $\frac{67}{100}$  par heure. Si, au contraire, on sait  $\beta = 60^{\circ}$ , &  $\alpha = 56^{\circ}$  41', comme le sont ordinairement les Marins, il en résulte  $u = \frac{99}{100}V$ ; laquelle vîtesse équivaut à 8 milles  $\frac{1}{4}$  par

<sup>\*</sup> On trouve cette valeur en substituant pour cos  $\beta^3$  sa valeur  $I - fin \beta^4$ , & en dégageant  $fin \beta^4$ . La valeur de  $cos \beta$ , ainsi que la seconde expression du maximum maximorum des vitesses, est fautive dans l'original.

heure, le vent parcourant 15 pieds par seconde; c'est 6  $\frac{1}{7}$  de moins que ci-dessus. Cette dissérence est tellement considérable, qu'elle mérite la plus grande attention de tout bon Navigateur: il est vrai que l'angle  $\beta = 26^{\circ}41'$  qu'il faut former, est bien aigu; mais avec la voile latine il n'y a aucune difficulté pour parvenir à le former, & quand il y s'en présenteroit quelqu'une on ne devroit pas moins faire tout ce qui est possible de faire pour en approcher autant que faire se peut.

(369.) L'examen de la vîtesse latérale v = .....  $GA^*rV cof(\beta-r)$  (fin  $\gamma$ ,  $cof\beta - cof\gamma$ , fin  $\beta$ )  $GA^*R$  fin (8-a) fin  $8+GA^*r$  cof (8-a) confidérée relativement à l'altération qu'elle peut recevoir de la variation de l'angle &. ne nous retiendra pas si long-temps, car on voit, par la formule. que plus ce angle sera petit, plus cette vîtesse sera grande. En effet. fin y.cof \( \beta \cop (\beta - \beta \) augmente dans le numérateur par la diminution de B, tandis que cof y. sin B. cof (B-1) diminue davantage dans les angles aigus, qui sont ceux qui nous importent ici, & que le dénominateur diminue en même temps. De-là, il suit qu'avec les angles les plus avantageux, il y aura plus de dérive qu'avec ceux dont on a coutume de faire usage dans la Marine; mais cette différence n'est pas tellement considérable qu'elle mérite qu'on fasse aucune altération aux angles trouvés, en leur donnant plus d'ouverture. Pour s'en convaincre, il suffira de chercher, dans les deux cas, la valeur de tang  $\theta = \frac{r}{Rtung(3-s)}$ , (353.). Substituant donc, dans cette formule, l'angle avantageux & = 28° 47', (364.), avec  $\delta = 8^{\circ}$  20', on aura tang  $\theta = \dots$  $\frac{294}{3316 \, tang \, (20^{\circ} \, 27')}$ , ou  $\theta = 13^{\circ} \, 22 \, \frac{t}{2}$ ; mais ce même angle a été trouvé (353.), = 8° 12 ½, en se conformant à l'usage des Marins: donc la différence n'est que de 5° 10'; quantité négligeable, sur-tout lorsqu'il ne s'agit pas de gagner au vent.

(370.) La vîtesse oblique exige encore moins que nous nous y arrêtions; il y a trop peu de dissérence entre elle & la vîtesse directe, pour nous obliger à nous étendre davantage sur ce point,

& à en faire l'objet d'une considération particuliere.

(371.) Enfin, il ne nous reste plus qu'à considérer la vitesse avec laquelle le Vaisseau gagne au vent, & à examiner quels sont les avantages qu'on peut tirer, sur ce point, de la disposition des voiles.

La formule de cette vîtesse est (343.)  $W = \frac{GA^{2}V(R\cos f) \cdot \sin(k-r) - r\sin f}{GA^{2}R\sin(k-r) + GA^{2}r\cos(k-r))(\sin fin fin cos f fin fin fin (k-r) + GA^{2}r\cos(k-r) + 20 Rr}$ Prenant sa différencielle, en supposant β variable, & γ constant, asin de trou-

ver la valeur de  $\beta$  la plus avantageuse, il en résulte . . . . . . ( $R\cos \gamma \cos (\beta-\beta)+r\sin \gamma \sin (\beta-\beta)$ )( $\sin \gamma \cos \beta-\cos \gamma \sin \beta$ )( $Q\sin \beta \sin \beta-\sin (\beta-\beta)+F$ )  $-(\sin \gamma \sin \beta+\cos \gamma \cos \beta)(R\cos \gamma \sin (\beta-\beta)-r\sin \gamma \cos (\beta-\beta))(Q\sin \beta \sin (\beta-\beta)+F)$   $-Q(\cos \beta \sin (\beta-\beta)+\sin \beta \cos (\beta-\beta))(R\cos \gamma \sin (\beta-\beta))(R\cos \gamma \sin (\beta-\beta))-r\sin \gamma \cos (\beta-\beta))$  ( $\sin \gamma \cos \beta -\cos \gamma \sin \beta =0$ , en supposant, comme ci-devant,  $GA^2(R-r)=Q$ , &  $GA^2r\cos \beta+20$  Rr=F. Cette équation, après la réduction, & après avoir ordonné, donne

$$Q \begin{cases} R \operatorname{tang} \gamma \\ -r \operatorname{tang} \gamma^{1} \cdot \operatorname{tang} \beta \end{cases} + Q \begin{cases} -2R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ -2r \operatorname{tang} \gamma^{1} \end{cases} + Q \begin{cases} R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ r \operatorname{tang} \gamma \end{cases} + Q \begin{cases} -2R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ -2r \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \end{cases} + Q \begin{cases} R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ -R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \end{cases} + P \begin{cases} -R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ -R \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \end{cases} + P \begin{cases} -2r \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \\ -2r \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \end{cases} + P \begin{cases} -2r \operatorname{tang} \gamma \cdot \operatorname{tang} \beta \cdot \operatorname{tang} \beta$$

Telle est l'équation qui donnera la valeur la plus avantageuse de l'angle β, en supposant donnée & constante celle de l'angle γ avec lequel on se propose de naviguer. Mais, sans nous arrêter à appliquer cette équation à différents exemples, on voit bien, à la seule inspection de la valeur de W, que l'avantage de gagner au vent ne dépend pas seulement de la valeur de β. Si l'on suppose tang γ = ∞, ou si l'on navigue sur la perpendiculaire du vent, il est bien certain qu'on ne gagne nullement au vent, & qu'au contraire on perd, attendu que la valeur de W devient négative. Cette vîtesse devient pareillement négative, si nous supposons γ = 0 \*\*; d'où l'on doit conclure qu'il y a aussi une valeur de γ qui donne la plus grande vîtesse W pour gagner au vent. Pour trouver cette valeur, nous retournerons à différencier la formule, mais en supposant β constant, & γ variable; ce qui donne (cos γ.cos β+ sin γ.sin β) (Rcos γ.sin(β-0)-rsin γ.cos (β-1))

 $-(R \sin \gamma \cdot \sin (\beta - \delta) + r \cos \gamma \cdot \cos (\beta - \delta))(\sin \gamma \cdot \cos \beta - \cos \gamma \cdot \sin \beta) = \alpha;$  d'où l'on tirera, après avoir fait la réduction, & après avoir ordonné,  $\tan \beta^2 + \frac{(R+r)(1-\tan \gamma^2-2\tan \gamma \cdot \tan \beta)}{2R \tan \gamma + r \tan \beta \cdot (1-\tan \gamma^2)} \tan \beta - \frac{R \tan \beta \cdot (1-\tan \gamma^2)+2r \tan \beta}{2R \tan \beta \cdot (1-\tan \gamma^2)} = 0.$ 

<sup>\*</sup> Le calcul de cette différencielle, & les différentes opérations qui conduisent à cette équation, n'ont, comme à l'Art. 360, d'autre difficulté que leur extrême longueur. Ce'le ci exige, à fort peu près, les mêmes attentions, & qu'on observe le même ordre : ainsi, on peut consulter la Note que nous avons donnée pour cet Art. 360.

<sup>\*\*</sup> Car lorsque  $tang \gamma = \infty$ , on a  $\gamma = 90^\circ$ , &  $cof \gamma = 0$ ,  $fin \gamma = 1$ : donc le numérateur de la valeur de W se réduit à  $GA^{\perp}V$  (-r cof  $\theta$ .cof ( $\theta$ - $\theta$ ); quantité négative. Dans le second cas, lorsque  $\gamma = 0$ , on a  $fin \gamma = 0$ , &  $cof \gamma = 1$ , & le numérateur de la valeur de W se réduit à  $GA^{\perp}V(Rfin(\theta-\theta))(-fin \beta)$ ; quantité qui est pareillement négative.

DES ANGLES DES VOILES ET DU VENT AVEC LA QUILLE.249 Si l'on substitue, dans cette équation, la valeur de  $\beta$  trouvée au moyen de l'équation précédente, & qu'on en tire la valeur de  $\gamma$ , on aura les deux angles avantageux  $\beta$  &  $\gamma$  avec les quels on gagnera au vent le plus qu'il est possible. Nous omettons de faire ici la substitution, parce que l'équation est trop étendue, & que le calcul qu'elle exige est extrêmement long. Au reste, comme cette substitution ne renferme aucune difficulté, tout le monde peut l'exécuter, les deux

équations étant données.

tang  $\beta^2 + \frac{2.294(8937 - 2893 \tan \gamma)}{3610.2893 \tan \gamma}$  tang  $\beta - \frac{294.8937 \tan \gamma}{3316.2893} = 0$ . Ces équations étant résolues, donnent  $\gamma = 56^{\circ}$ , &  $\beta 30^{\circ} 33'$ ; ce sont les angles avantageux que doivent former les vents & les vergues avec la quille, pour que le Vaisseau gagne au vent le plus qu'il est possible, en supposant que le vent soit très-soible, & que le Vaisseau porte tout son appareil. Le premier de ces angles est moindre de  $9^{\circ}$  que celui dont les Marins se servent, & le second est moindre de  $9^{\circ}$  27'.

(373.) Pour le second cas extrême, nous ferons (352.),  $\Lambda = 21^{\circ}$ ,

ou tang  $\Lambda = 0.383864$ ,  $G = \frac{9}{10}$ , &  $A^2 = 6130$ , & les deux équations se changeront dans les deux suivantes.

 $tang \beta^2 + \frac{3610(1-0.767728 \ tang \gamma - tang \gamma^2)}{112.850(1-tang \gamma^2) + 6632 \ tang \gamma} tang \beta - \frac{1272.89(1-tang \gamma^2) + 588 \ tang \gamma}{112.856(1-tang \gamma^2) + 6632 \ tang \gamma}$ 

= 0, & tang  $\beta^2 = \frac{2(32089 \tan y^2 + 18784 \tan y - 23690)}{99823 \tan y + \tan y^2} \tan \beta + \cdots$ 

 $\frac{20.67 \text{ rorg}^{-2}-2740 \text{ rarg}}{99023 \text{ rang}} = 0$ , lesquelles, étant résolues, donnent  $\gamma = 84^{\circ}$ , &  $\beta = 82^{\circ}$  14': ce sont les angles avantageux, c'està-dire, ceux que le vent & les vergues doivent former avec la quille, pour que le Vaisseau gagne au vent le plus qu'il est possible, en supposant qu'il ne porte que les deux basses voiles, & que le vent soit très-sort. Le premier de ces angles est plus grand de 19°16' que celui qu'emploient les Marins; & le second de 42°14'; c'est-à-dire qu'il est à peu près double de celui qu'on admet dans la pratique. Cet angle, tout avantageux qu'il est, ne doit cependant pas être mis en usage, & cela pour les raisons qu'on exposera par la suite.

(374.) Les deux exemples précédents nous donnent la folution des deux cas extrêmes, dans les quels il se trouve la plus grande différence dans les angles  $\gamma$  &  $\beta$ ; mais les valeurs de ces angles se trouvent affectées de l'expression de la force du vent, & de celle de la quantité de voiles. Pour trouver ce qui appartient à la seule altération de la voilure, nous pouvons résoudre les deux équations, en supposant, comme dans le premier cas, que le vent est petit, ou que  $\Lambda = 0$ ; mais en employant seulement la voilure du second cas, c'est-à-dire, en faisant  $A^1 = 6130$ . Dans ce troisieme cas, G fera de même = 1; par conséquent les deux équations se reduiront à tang  $\beta^2 + \frac{3610}{2.3316} \frac{(1 - tang \gamma^2)}{2.3316} \frac{tang}{tang \gamma^2}$  tang  $\beta = \frac{294}{3316} = 0$ , & tang  $\beta^2 + \frac{2.294}{3316.1201} \frac{(7245 - 1201)}{3316.1201} \frac{tang}{tang \gamma^2}$  tang  $\beta = \frac{294.7245}{3316.1201} = 0$ . Ces équations étant résolues, donnent  $\gamma = 66^\circ$  13', &  $\beta = 47^\circ$  20': ce sont les angles avantageux que doivent former le vent & les vergues avec la quille, pour gagner au vent le plus qu'il est possible, en supposant le vent très-soible, & que la surface des voi-

les est seulement de 6130 pieds quarrés.

(375.) La différence des angles les plus avantageux pour un Vaisseau qui porte toute sa voilure, & pour le même Vaisseau qui n'en porte que peu, le vent étant supposé soible dans ces deux cas, est celle de 56° & 30° 33' à 66° 13', & 47° 20': c'est-à-dire, de 10° 13' dans l'angle du vent, & 16° 47' dans celui des vergues. Et dans le cas où le Vaisseau porte peu de voiles, la dissérence pour un vent soible & pour un vent sort est celle de 66° 13 & 47° 20 à 84° 44, & 82° 14: c'est-à-dire, de 18° 31' dans l'angle du vent, & de 34° 54' dans celui des vergues: d'où l'on voit que les angles doivent augmenter à mesure que le vent augmente, & que les voiles diminuent; c'est une conséquence évidente de ce qu'on vient de voir dans les Articles 372 & 373 où l'on a résolu les deux cas extrêmes.

(376.) Maintenant, pour faire voir avec clarté l'avantage que peuvent produire ces angles, nous allons chercher la vîtesse W, avec laquelle le Vaisseau gagne au vent, tant en employant ces mêmes angles, qu'en employant ceux dont se servent les Marins:

BES ANGLES DES VOILES ET DU VENT AVEC LA QUILLE.25! & pour plus de facilité, nous nous réduirons à confidérer le cas dans lequel le Vaisseau porte toute sa voilure, & que le vent est foible, c'est-à-dire, celui ou N=0, & G=1: en conséquence la formule se réduit à  $W=\frac{A^2V \sin\alpha(R\cos r), \sin\beta-r\sin\gamma(\cos\beta)}{A^2R \sin\alpha(R\cos r), \sin\beta-r\sin\gamma(\cos\beta)}$ ; ou , en substituant (352.),  $A^2=23050$ , R=3316, & r=294, elle se réduit à  $W=\frac{23050.V\sin\alpha(R\cos r), \sin\beta-r\sin\gamma(\cos\beta)}{23050.3316\sin\beta^2+23050.294\cos\beta^2+19498080}$ . Substituant donc dans cette dernière formule les angles avantageux trouvés, Ast. 372, qui sont  $\gamma=56^\circ$ , &  $\beta=30^\circ$  33', on aura  $W=\frac{725649}{4427128}V$ ; ou, à très-peu près,  $W=\frac{164}{1000}V$ : & en faisant, suivant l'usage des Marins,  $\gamma=65^\circ$ , &  $\beta=40^\circ$ , la formule se réduit à  $W=\frac{678467}{5505534}V$ , qui donne, à très-peu près,  $W=\frac{125}{1000}V$ : de sorte qu'en se servant des angles avantageux que donne la théorie, on peut gagner au vent presque un tiers de plus qu'on ne fait en suivant la pratique ordinaire.

(377.) Ces considérations nous paroissent devoir être suffisantes pour engager les Marins à chercher tous les moyens possibles de diminuer les angles qu'ils emploient, soit par le moyen des Drosses, soit en lâchant tout-à-sait les premiers haubans de l'avant du côté sous le vent : car, comme c'est seulement dans le cas d'un petit vent qu'on a besoin de rendre ces angles aussi aigus, cette circonstance donne lieu de pouvoir assujettir de nouveau les haubans & les vergues lorsque le vent vient à augmenter, sans que, pour cela, les vergues cessent de former les angles avantageux dont on auroit besoin; parce qu'ils se trouvent augmentés par l'augmentation du vent. Avec les voiles latines, les mêmes angles sont encore plus aigus, attendu que, pour les Embarcations qui en sont usage, le rapport Rest plus grand: mais la disposition de leurs vergues permet toujours de les former tels qu'il est nécessaire.

(378.) On voit clairement que la valeur de  $\beta$ , qu'on a trouvée pour gagner au vent, n'est pas la même que celle qu'on a trouvée, Art. 360, pour saire prendre au Navire la plus grande vîtesse di-recte; & cela doit être ainsi, attendu que ces deux valeurs ont été conclues d'équations très-dissérentes. On ne doit pas, par cette raison, employer la premiere de ces valeurs, encore qu'on navigue à la bouline, si ce n'est dans le cas où il est question de gagner au vent; lorsqu'il s'agira seulement de la marche du Navire, ce sera la se-

conde qu'il faudra mettre en pratique.

## CHAPITRE IIL

De l'Inclinaison que prend le Vaisseau, par la force que produit le Vent sur les Voiles.

(379.) Nous avons déjà donné (Liv. II, Chap. VI.) l'expression de la force, ou des moments avec lesquels le côté du Navire résiste à l'Inclinaison: c'est dans cette même force, ou résistance, que consiste ce qu'on doit nommer légitimement la qualité de porter la voile (196, Note.), lorsque cette action provient de la force avec laquelle la voile agit. Nous avons aussi donné (281.) les moments de la voile, & par les principes que nous avons exposés, il doit y avoir équilibre dans l'Inclinaison, lorsque ces deux moments deviennent égaux; de sorte que, formant une équation de ces moments, on en tirera la valeur de l'Inclinaison. Si les moments du côté étoient infinis, par rapport à ceux de la voile, l'Inclinaison seroit nulle; mais, comme la largeur du Vaisseau ne peut être trèsgrande, il est clair que les moments du côté doivent être limités. & que par conséquent l'Inclinaison doit nécessairement avoir lieu. On pourroit cependant la diminuer, en diminuant les moments de la voile, ou en abaissant beaucoup le centre de ses forces (281.); mais cette disposition a aussi des inconvénients qu'il n'est pas possible d'éviter dans la pratique, particuliérement à la mer; par conséquent nous ne pouvons remédier absolument aux inconvénients de l'Inclinaison, qui peuvent même avoir des suites sunestes dans plusieurs occasions.

(380.) Les moments avec lesquels le côté du Vaisseau résiste à l'Inclinaison, sont  $=mKU \sin \Delta + \frac{1}{3} (mvkR + \frac{1}{4}mv \int chx^{\frac{1}{2}}y - \frac{1}{4}mv \int fgx^{\frac{1}{2}})$ , (197 & 205.), en supposant que  $\Delta$  exprime l'angle de l'Inclinaison, m la densité de l'eau, U le volume de fluide que déplace le Vaisseau, & v la vitesse du Vaisseau, qui, dans ce cas, est la vitesse la térale.

(381.) Les moments avec lesquels la voile agit, ont été trouvés (281.), = \frac{1}{10} nm VGA^2 sin a, n exprimant la hauteur du centre des forces des voiles au-dessus de l'axe de rotation. Mais ces moments agissent suivant la direction de l'action des voiles, & sont pour le cas où, V exprimant la vitesse du vent, la voile est en repos, ou que le Vaisseau est sans aucun mouvement. Il est donc nécessaire de réduire ces moments aux moments latéraux, & au cas dans lequel le Vaisseau marche, & que toute la force du vent n'agit pas sur la voile. La

DE L'INCLINAISON PRODUITE PAR L'ACTION DU VENT.253 vîtesse avec laquelle le vent agit perpendiculairement sur la voile, a ététrouvée (338.),=V sin a-u sin B-v cos B; c'est cette quantité que nous devons substituer, dans la formule, en place de V sin a seul. Pareillement, la force directe avec laquelle la voile agit, est à la force latérale qui en résulte (338.), comme l'unité est à cos (B-1); donc, pour réduire la force directe à la force latérale, il ne faut que multiplier la premiere par cos (&-s): l'expression des moments latéraux avec lesquels la voile agit, sera donc = .... nmGA2cof (B-1)( V fin a - u fin B - v cof B). (382.) Les quantités u & v expriment les vîtesses directes & latérales du Vaisseau. Or la premiere a été trouvée, ( 339.), = . .  $GA^{2}R$  fin  $\beta$ .  $Jin(\beta-\delta)+GA^{2}$  r cof  $\beta$ . cof  $(\beta-\delta)+20$  Rr, & la feconde = . . .  $GA^{2}R$  fin 8. fin (8-1)+ $GA^{2}$  r cof 8. cof (8-1)+ 20 Kr; ces valeurs étant substituées dans la formule des moments latéraux, ces moments deviendront = GALVfin a(R fin & fin (B-1) + r cof B. cof(B-1)  $-nmGA^{2}cof(\beta-1)(V_{fin}\alpha-\frac{GA^{2}R_{fin}\beta_{-}fin(\beta-1)+GA^{2}r_{cof}\beta_{-}cof(\beta-1)+20Kr})$  $\frac{nmGA^{2}VRr \ fin \ a. \ cof (8-8)}{GA^{2}R \ fin \ \beta.fin (8-8)+GA^{2}r cof \ \beta.cuf (8-8)+20 \ Rr}; \ expression \ qui \ (255.) \ fe$ \*nmGA VRr fin a . cof (E-1) réduit à GAR sin sosin(s-s)+GA2r cos s. cos (s-s)+20 Rr. Egalant maintenant ces moments à ceux qu'éprouve le côté du Vaisseau, & divisant les uns & les autres par m, nous aurons l'équation KU sin A+ . . . . . \* nGA=VrR fin a . cof (8-1)  $\frac{1}{3}(ukR + \frac{1}{4}v\int chx^{\frac{1}{2}}y - \frac{1}{4}v\int fgx^{\frac{1}{2}}) = \frac{1}{GA^{1}R \sin \beta \cdot \sin(\beta - \delta) + GA^{2}r \cos \beta \cdot \cos(\beta - \delta) + 2Rr}$ qui donne le sinus de l'inclinaison du Vaisseau, ou sin  $\Delta = ...$  $= nGA^{2}VRr fin = .cof(8-4)$  $\frac{1}{6A^2R} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}{fin} \frac{1}{6} \frac{1}$ (383.) Cette formule peut beaucoup se simplisier par un autre moyen; car les moments latéraux des voiles exprimés par . . . .  $nGA^{2}VRr fin = .cof(8+A)$  $GA^2R$  fin  $\beta$ -fin  $(\beta-\delta)+GA^2r$  cof  $\beta$ -cof  $(\beta-\delta)+20Rr$ , ne sont autre chose que le GA2rV fin a. cof (B-1) produit de la vîtesse latérale  $v = \frac{GA^2R \sin \delta \cdot \sin(\delta - \delta) + GA^2r \cos(\delta - \delta) + 20Rr}{GA^2R \sin \delta \cdot \sin(\delta - \delta) + GA^2r \cos(\delta - \delta) + 20Rr}$ multipliée par nR: ainsi, en substituant cette valeur dans celle de fin  $\triangle$ , on aura fin  $\triangle = \frac{\frac{2}{3}\nu(nR-kR-\frac{1}{7}\int chx^{\frac{1}{6}}y+\frac{2}{7}\int fgx^{\frac{1}{6}})}{KU}$ ; mais (340.),  $\nu =$  $\frac{ru}{R \ tang(\theta-r)}$ , on aura donc aussi  $\int \ln \Delta = \frac{\frac{1}{3}ru(nR-kR-\frac{1}{7}\int chx^{\frac{1}{7}}y+\frac{1}{4}\int fgx^{\frac{1}{2}})}{KUR \ tang(\theta-r)}$ ; ou KUR tang (B-+) si nous négligeons les trois derniers termes du numérateur, comme l'ont fait jusqu'à présent tous les Auteurs, on aura sin  $\Delta = \ldots$ KU sang(A-1) KU.

(384.) Cette formule nous fait voir, non seulement combien il est important que le centre d'effort des voiles soit peu élevé, ou que la quantité n soit petite, mais elle fair voir aussi de quelle importance il est que les voiles ne soient pas très-courbes, afin que in augmente pas; car plus cette quantité augmentera, ou plus les voiles prendront de courbure, plus l'Inclinaison sera grande (a).

(385.) Pour le Vaisseau de 60 canons, qu'on suppose naviguer avec toute la voilure qu'il peut porter à la bouline, on a trouvé  $(282.), n = 70 \pm i, (187.), r = 294; (166.), K = 9 \pm i, (112.), U = 68650i$ & (352.), tang (B-1) = tang (31° 40') = 0, 6188: done on aura

(a) M. Bouguer, dans son Traité de la Mature des Vaissaux, a cherché le moyen d'empêcher que les Vaisseaux prennent aucune Inclinaison. & cela en abaissant le centre d'effort des voiles, ou en diminuant la valeur de n; & il a donné le nom de point Vélique au point où l'on doit placer ce centre, pour qu'effectivement le Vaisseau ne prenne aucune Inclinaison. Notre formule donne beaucoup de facilité pour la détermination de ce point. Pour cela, il n'y a qu'à égaler à zéro le numérateur, c'est-à-dire, former cette Equation  $nR - kR - \frac{1}{2} \int chx^{\frac{1}{2}}y + \frac{1}{2} \int fgx^{\frac{1}{2}} = 0$ : car on en tirera  $n = \cdot \cdot \cdot \cdot \cdot$  $k + \frac{1}{2} \left( \frac{\int chx^{\frac{1}{2}}y - \int fgx^{\frac{1}{2}}}{R} \right)$ ; c'est l'expression de la hanteur que doit avoir le centre d'effort des voiles, ou le point Vélique au-dessus du centre de gravité pour que le Vaisseau demeure parsaitement droit, soit que le vent soit violent, ou non, soit qu'il y ait beaucoup de voiles dehors, on qu'il y en ait peu. Mais comme k marque l'élévation du centre de gravité au-dessus de la surface de l'eau, la quantité  $\frac{\int chx^{\frac{1}{2}}y - \int fgx^{\frac{2}{4}}}{2R}$  sera la hauteur à laquelle le point Vélique doit être au - dessus de la superficie de l'eau. Dans le Vaisseau de 60 canons de notre exemple, on a (204.),  $\frac{1}{2}\int chx^{\frac{1}{2}}y = 25398$ ;  $\frac{1}{2}\int fgx^{\frac{1}{2}} =$ 40626, (200); & R = 3316; donc n fera  $= \frac{25398 - 40626}{2216} = -4\frac{1764}{3116}$ ; c'est-à-dire, que le point Vélique seroit abaissé de 4 pieds & au-dessous de la superficie de l'eau : ce

qui prouve l'impossibilité d'exécuter ce projet. Cette difficulté n'a point échappé à M. Bouguer, particuliérement dans les Inclinaisons latérales (Sed. II, Chap. III, §. 3), & pour y apporter remede, il propose de dis-poser les voiles dans une situation inclinée à l'horison, en éloignant du mat leur extrêmité insérieure, avec des bouts-dehors. Pour ne pas trop nous retarder, nous ométerons d'ex-poser les dissicultés & les risques sans nombre auxquels une pareille disposition seroit exposée. Nous en userons de même à l'égard de la proposition que fait le même Auteur, ( feel. I, Chap. IX, 6. 4) d'augmenter l'envergure jusqu'à sui donner deux sois, ou deux sois & demi la longueur qu'elle a dans l'état actuel des choses; car il n'y a aucun Marin qui n'apperçoive au premier coup d'œil tous les inconvénients de cette envergure excessive. M. Bouguer avoue lui-même que les basses-vergues seroient exposées aux coups de mer, & par cette raison il raccourcit celles qui, dans la disposition qu'il propose, devroient porter sur le bord même du Navire. Je crois qu'il auroit proposé la même chose pour les autres vergues, s'il eût sçu qu'il y a des Vaisseaux dont les extremités des vergues, quoique de la longueur ordinaire, sont souvent noyées sous les eaux, quoiqu'elles soient placées deux fois, ou deux fois & demie, plus haut que cet Auteur n'auroit voulu les placer-Mais nous lui devons la justice de dire qu'il enjoint ensuite (Sed. 1, Chap. IX, 9.4) de ne pas rendre les vergues plus grandes que ne le permet la possibilité de les orienter avec commodité: ce principe joint à d'autres considérations dont nous parlerons par la suite, & sur-tout l'impossibilité de conserver au Vaisseau la qualité de bien gouverner avec un tel appareil, est plus que sussiant pour conserver l'envergure qui est en usage aujourd'hui. DR L'INCLINAISON PRODUITE PAR L'ACTION DU VENT.255

fin  $\Delta = \frac{\frac{1}{3} \cdot 70\frac{\frac{1}{2} \cdot 294 \cdot u}{9\frac{1}{3} \cdot 68650.0,6168} = \frac{331622}{9273321}u$ . Si donc la vitesse du vent étoit de 10 pieds par seconde, on auroit (352.),  $u = \frac{335}{100}$ , & fin  $\Delta = \frac{11109337}{92733210}$ ; d'oû il suit que l'angle  $\Delta$  de l'Inclinaison est à peu près =  $\frac{21}{3}$ , & si la vîtesse du vent étoit de 15 pieds par seconde, on auroit  $u = \frac{21}{4}$ , & sin  $\Delta = \frac{6964062}{37093284}$ , ou l'angle  $\Delta$  de l'Inclinaison = 10° 49', à fort peu près.

(386.) Les trois quantités que nous supprimons dans la formule, diminuent ces inclinaisons; mais, dans le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, elles sont très-négligeables; car, en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substituant leurs valeurs (205.), on trouvera  $\sin \Delta = \dots$  en substitution  $\cos \Delta$ 

d'où l'on voit que la feconde quantité qui résulte des trois que nous avons omises, n'est que  $\frac{1}{353}$  de la premiere; & par conséquent qu'elle ne peut diminuer les Inclinaisons précédentes, que de  $\frac{1}{353}$ ; c'est-àdire qu'elle ne peut diminuer la premiere que d'un peu plus d'une minute, & la seconde d'environ deux minutes; quantités qui, comme l'on voit, ne méritent aucune considération. Par conséquent, nous pouvons établir en général, pour ce Vaisseau, & autres semblables, sin  $\Delta = \frac{3nru}{KU \tan g} (s-s)$ ; formule qui se réduit, dans le Vaisseau de 60 canons, à  $\sin \Delta = \frac{784 nu}{2505725 \tan g(s-s)}$ . Dans d'autres Vaisseaux dont les couples seroient moins pleins dans leurs sonds, la différence des trois quantités négligées peut être négative, & contribuer par conséquent à augmenter l'Inclinaison, & cela d'autant plus, que les couples seront plus aigus, ou plus taillés.

(387.) Retournant donc aux exemples, & supposant toutes les petites voiles serrées, telles que les perroquets, & même qu'il y ait un ris pris dans les huniers, on a trouvé (372.),  $G = \frac{93}{100}$ ,  $A = 15^\circ$ , &  $u = \frac{9785}{37753}$  V; & ayant de plus (282.), n = 63, on aura  $fin \Delta = \frac{784.63.9785}{2505725.cang(25^\circ)37753} = 0.010958$  V: de sorte que, si le vent parcouroit 20 pieds par seconde, comme nous l'avons supposé, Art.352, on auroit  $fin \Delta = \frac{21917}{100000}$ , ou, à fort peu près, l'angle de l'Inclinaifon =  $12^\circ$  40'. Si le vent parcouroit 25 pieds par seconde, on auroit  $fin \Delta = \frac{273963}{1000000}$ , ou, à peu près, l'angle  $\Delta$  de l'Inclinaison =

(a) Les inclinaisons des Vaisseaux nous donnent lieu maintenant d'exposer une autre abfurdité très-évidente qui résulte de l'ancien système des résistances des fluides, qui a été adopté jusqu'ici, de même que des expériences faites par M. Mariotte, dont nous avons parlé dans le Scolie de la Prop. XXVI, Liv. 11, Tome I, Art. 644: mais pour qu'il ne demeure sur ce point aucun doute, & pour éloigner tout soupçon de partialité, nous ne nous servirons d'aucune des choses qui résultent de celui que nous avons nouvellement proposé.

Dans la Note que nous avons donnée (352.) pour le cas où le Vaisseau est supposé naviguer à la bouline, en portant toute sa voilure qui est de 23050 pieds quarrés, nous avons trouvé cette équation,  $u = \frac{131}{1000} V$ , qui est précisément celle qui résulte de l'ancienne théorie. Supposons donc que le Vaisseau, avec cet appareil, puisse faire 6 milles par heure; cela est un peu difficile, mais il vaut mieux supposer ce qu'il y a de plus avantageux, pour qu'il n'y ait plus moyen de revenir sur la conséquence: on aura donc, dans ce cas,  $u = 10 = \frac{131}{1000} V$ , ce qui donnera  $V = \frac{10000}{131}$ , c'est-à-dire que la vitesse que la supposition qu'on a faite doit donner au vent est, à fort peu près,  $= 76\frac{1}{3}$ : vitesse esfrayante; mais nous la supposerons ainsi pour un instant, asin de donner plus d'avantage à l'ancien système. Les Marins sçavent très-bien que dans une marche de cette espece à la bouline, le Vaisseau doit s'Incliner considérablement, peut-être jusqu'à avoir les seuillets des sabords de la premiere batterie à l'eau; ou, ce qui est la même chose, le Navire sera peut-être Incliné sous un angle dont le sinus est  $= \frac{1}{4}$ ; mais supposons que le sinus sera peut-être Incliné sous un angle dont le sinus est  $= \frac{1}{4}$ ; mais supposons que le sinus

de l'angle d'Inclinaison soit seulement  $=\frac{\pi}{6}$ , ou que cet angle soit seulement à peu près de 9 dégrés  $\frac{\pi}{4}$ . Pour exprimer le moment qu'éprouve, dans ce cas, le côté du Vaisseau; nous prendrons la formule  $mKU \sin \Delta$ , en négligeant toutes les autres quantités, asin que le tout devienne favorable à l'ancienne théorie: & ayant à peu près m=64 livres, ou  $\frac{64}{100}$  quintaux, le moment se réduit à  $\frac{64}{100} \cdot 9 \cdot \frac{1}{8} \cdot 68650 \cdot \frac{1}{6}$ . Or ce moment doit être égal à celui qui résulte des voiles, lequel a pour expression le produit de la force qu'elles exercent, par la distance du centre de cette force, à l'axe de rotation du Vaisseau; distance que nous avons trouvée  $=70 \cdot \frac{\pi}{2}$ . Si nous nommons donc F la force que produissent les voiles, on aura  $F \cdot 70 \cdot \frac{\pi}{4} = \frac{64}{100} \cdot 9 \cdot \frac{\pi}{8} \cdot 68650 \cdot \frac{\pi}{6}$ , d'où l'on tire  $F = \frac{400 \cdot \pi 6}{423}$ ; c'est-àdire, que la force des voiles est équivalente au poids de 948 quintaux. M. Marioste, comme nous l'avons dit dans le Scotie cité ci-dessus, (Tome 1, Art. 644.) a trouvé, pat ses expériences, que la force qui agit sur une surface d'un demi pied quarré de France, qui seroit exposée au courant d'une riviere dont la vîtesse est d'un pied  $\frac{\pi}{4}$  par seconde, est équivalente à un poids de 9 onces. Ainsi, en suivant l'ancien système qui sait les résistances comme les quarrés des vitesses, l'effort que supportera la même surface exposée à un courant dont la vîtesse est d'un pied par seconde, ser  $\frac{\pi}{4}$  se si la sur-

face est d'un pied quarré, l'effort qu'elle supportera sera de 4-16-2 onces: ce qui s'accorde avec ce que nous dit M. Bouguer (Traisé du Navire, Liv. III, Sest. 1, Chap. II page 357), qui donne cette sorce de 23 onces. Réduisant tout en mesures Anglaises, nous aurons à peu près 18 onces, pour la sorce qu'éprouvera une surface d'un pied quarré, exposée au courant dont la vitesse est d'un pied par seconde. L'effort que soutient la même surface exposée au vent, celui-ci ayant la même vitesse que le courant, est de 18 onces, en supposant que la densité de l'eau douce est à celle de l'air comme 1000 est à l'unité; mais le

DE L'INCLINAISON PRODUITE PAR L'ACTION DU VENT.277 (388.) Reprenant donc les exemples de l'Art. 352, & supposant que le Vaisseau demeure avec ses deux basses voiles, les huniers avec tous les ris pris, l'artimon & le faux foc, G étant = \frac{9}{10}, & \( A = 21^{\circ} \). d'où il a réfulté  $u = \frac{489}{2874}V$ ; à cause que (282.), n = 55, nous aurons  $\int \ln \Delta = \frac{784 \cdot 55 \cdot 489 \cdot V}{2505725 \cdot 2874 \, tang \, (19^\circ)} = \lambda \text{ très-peu près, } \frac{85 \, V}{10000} : \text{ de forte que}$ fi le vent parcouroit 25 pieds par seconde, on auroit sin  $\Delta = 0,2125$ , c'est-à-dire que l'angle \( De l'Inclinaison = 12° 16'; & si le vent parcouroit 30 pieds, on auroit  $\int \ln \Delta = 0.2550$ , ou l'angle  $\Delta$  de l'Inclinaison = 14° 46; de saçon qu'avec cette Inclinaison, l'eau arriveroit aux seuillets des sabords de la premiere batterie. Enfin, supposant que le Vaisseau demeure seulement avec ses deux basses voiles, & supposant à G & à 1 les mêmes valeurs, on a (352.),  $u = \frac{103}{1000} V$ , & (282.), n = 43, par conséquent sin  $\Delta$  sera =  $\frac{784.43.103.V}{2505725.1000.tang(19°)}$ , ou à peu près  $=\frac{4}{1000}V$ : de forte que si le vent parcouroit 30 pieds par seconde, l'Inclinaison & seroit de 6° 54': s'il en parcouroit 40, Δ seroit = 9° 13': s'il en parcouroit 50,  $\Delta$  seroit = 11° 33': ensin, s'il en parcouroit 60,  $\Delta$  seroit = 13° 54': d'où l'on voit qu'avec les deux basses voiles, le

vent choquant les voiles avec une vîtesse de 76 pieds 1, il faut augmenter cette quantité 18 dans la raison du quarré de cette vîtesse; & l'on aura à peu près 105 onces pour la valeur de la force que foutiendra chaque pied quarré de voilure, & cela sans rien retrancher pour le mouvement du Vaisseau qui abat & qui diminue la vîtesse du vent : par conséquent les 23050 pieds quarrés supporteront un effort de 105.23050 onces. Cette évaluation est pour le cas dans lequel le vent frapperoit perpendiculairement la voile; ou dans lequel la direction de cette force lui seroit perpendiculaire: pour la réduire à une force latérale, nous devons la multiplier par  $fin \approx fin \beta \cdot cof \beta$ , ou à peu près par  $\frac{2 \circ 3}{1 \circ 00}$ : dans le cas présent, la force latérale des voiles sera donc = 503412 onces; ou en divisant par 1600, nombre d'onces que contient un quintal, la même force sera à peu près de 315 quintaux; quantité bien éloignée des 948 que nous avons trouvés ci-dessus, celle-ci étant trois fois plus grande. On ne peut pas dire que cela dépende de l'Inclinaison que nous avons supposée au Vaisseau, qui est telle que son sinus = 1, ou, ce qui revient au même, que cet angle est de 9 dégrés 1, car cette Inclinaison est suffisamment petite respectivement à la violence du vent, & à la marche exorbitante du Vaisseau, que nous avons supposée de 6 milles à la bouline, portant tout son appareil, ou toute sa voilure déployée. Si l'on fait attention que pour obtenir une conformité parfaite, il seroit nécessaire de réduire l'Inclinaison à la troisseme partie de celle que nous avons supposée, c'est-à-dire, la réduire seulement à 3° 11', on verra que cela est absolument impossible. On ne peur pas non plus attribuer cette différence aux vîtesses supposées pour le vent & pour le Vaisseau, parce que, pour obtenir la conformité des résultats, il seroit nécessaire de les augmenter dans la raison de 4 à 7, c'est-à-dire, supposer la vitesse du vent de 133 pieds ½ par seconde, & celle du Vaisseau de 18 pieds ½; mais dans ce cas le Vaisseau devroit saire environ JI milles par heure. De ce qu'on vient de dire, on doit conclure que cette différence vient du principe erroné qu'on a suivi sur la résistance des sluides, & des expériences absolument fautives de M. Mariotte, que nous affirme également M. Bouguer.

Vaisseau est capable de supporter l'action de vents très - violents. pourvu que les voiles ou les mâts puissent également la supporter. Au reste, tous les résultats de ces exemples peuvent varier suivant les différences valeurs qu'on donnera à s; mais nous pouvons nous convaincre que nous l'avons supposée un peu plus grande qu'elle n'est réellement, particuliérement dans les exemples de ces deux derniers Articles, à l'exception cependant du dernier, dans lequel on a supposé que le Vaisseau naviguoit avec les deux basses voiles seulement; d'où l'on voit que les vraies Inclinaisons seront encore moindres que celles qu'on vient de trouver.

(389.) Par la formule  $\sin \Delta = \frac{784 \text{ nu}}{2505725 \text{ tang } (8-8)}$  qu'on a donnée, Art. 386, on peut trouver la force du vent que peuvent supporter les mâts, les vergues, & les voiles, avec un appareil déterminé. Supposons qu'avec toutes les voiles on ait observé que la mâture puisse tenir contre l'action du vent jusqu'à ce que le Vaisseau ait pris une Inclinaison de 12 dégrés, & nous aurons  $\sin 12^{\circ} = \frac{784 \text{ nu}}{2505725 \tan g (6-4)}$ , ou, parce que dans ce cas on a (282.)  $n = 70 \pm 0.8 \text{ tang } (\beta - \delta) = \text{tang } (31^{\circ} 40'), & (352.), u = \frac{335}{1000} V;$ on aura donc fin  $12^\circ = \frac{70\frac{1}{1}.784.335 V}{1000.2505725 3 ang (31° 40')}$ , &  $V = \dots$  $1000.2505725.fin 12^{\circ}.tang(31^{\circ} 40')$ , c'est-à-dire, à peu près, V = 2170 1 . 784 . 335 pieds :; telle est la vîtesse du vent que peut supporter le Vaisseau naviguant à la bouline, & portant toutes ses voiles. On peut trouver, de la même maniere, la vitesse du vent qu'il peut

supporter dans tous les autres cas.

(390.) Nous n'avons pas besoin de chercher l'Inclinaison que prendra le Vaisseau en naviguant vent largue, parce que, dans ce cas, tang (B-1) devient plus grande, & par conséquent l'Inclinaison devient moindre: mais il est un autre cas que nous devons d'autant moins passer sous silence, qu'il fait ordinairement la terreur des Marins, qu'il a fait périr un grand nombre de Bâtiments, & que, faute d'une connoissance parfaite, il n'est pas même encore suffisamment rédouté. Cet accident, que les Marins appellent Coëffer, ou Masquer\*, a lieu lorsqu'en naviguant par un vent violent, il arrive, soit par le désaut de soin du Timonier, soit parce que le vent, changeant tout à coup, vient à prendre les voiles en face; c'est-à-dire, que le vent vient à les frapper par

<sup>\*</sup> On l'appelle aussi faire Chapelle. Les Espagnols l'appellent tomar por alua, ou temar por la alus,

DE L'INCLINAISON PRODUITE PAR L'ACTION DU VENT.259 la partie opposée de la proue, ou sous le vent. Dans ce cas, sin a est négatif, ainsi que la quantité...... n GALVRr fin a. cof (B - +)  $GA^{2}R \cdot fin \beta \cdot fin (\beta - A) + GA^{2}r \cos(\beta - A) + 20 Rr$ , ce qui donne à l'équation, qui exprime la valeur du sinus de l'Inclinaison, la forme an GALVRr fin a. cof (B-+)  $- \int \ln \Delta = \frac{KU(GA^2R \sin \theta.\sin(\theta-r) + GA^2r \cos \theta.\cos(\theta-r) + 20Rr)}{KU(GA^2R \sin \theta.\sin(\theta-r) + GA^2r \cos \theta.\cos(\theta-r) + 20Rr)} + .$  $\frac{2v}{3KU}(kR + \frac{1}{2}fchx^{\frac{1}{2}}y - \frac{1}{2}ffgx^{\frac{1}{2}})$ , le signe négatif de fin  $\Delta$  ne fignifiant autre chose, comme on le sçait, si ce n'est que l'Inclinaison se fait du côté opposé. Les deux quantités qui composent le second membre, ont maintenant le même signe; ainsi la seconde doit s'ajouter à la premiere, tandis qu'auparavant elle devoit en être retranchée. Mais ce n'est pas encore ce qui mérite le plus d'attention; la premiere quantité qui paroît avoir la même valeur qu'auparavant, ne l'a cependant pas, parce que la valeur de a varie, à cause que le vent peut augmenter l'angle qu'il forme avec les voiles, selon le lans \* que donne le Navire vers le vent, selon la quantité dont il abat, ou selon que le vent varie : de sorte qu'il peut arriver que sin a devienne = 1. Quoi qu'il en soit, la premiere quantité  $\frac{\hat{j}^{nru}}{KU \tan g (k-\epsilon)}$  à laquelle on a vu ci-dessus que se réduisoit la formule, sera à celle que nous cherchons, pour le cas où le Vaisseau est coëssé, comme sin 25°, valeur de sin a lorsqu'on navigue à la bouline, est à sin a dans le cas du coëffage, c'est-à-dire, au sinus de l'angle que formera le vent avec les voiles dans le cas où le Vaisseau est coëssé: de sorte que si ce sinus étoit = 1, nous aurions, pour ce cas,  $- \int \ln \Delta = ...$ KU tang (\$-a) fin (25°): d'où il suit que pour trouver ces Inclinai-sons, il ne faut que diviser les précédentes par sin 25°. Dans le cas où le Vaisseau porte ses deux basses voiles, nous avons trouvé (388.),  $\int in \Delta = \frac{4}{1000} V$ ; par conféquent, si dans ce cas le Vaisseau venoit à coëffer, on auroit  $-\int \ln \Delta = \frac{\Phi V}{1000 \int \ln (25^\circ)} = \dots$  $\frac{95}{10000}$  V, à très-peu près: de sorte que si le vent parcouroit 60 pieds par seconde, on auroit  $-\Delta = 34^{\circ} 41'$ ; Inclinaison par laquelle l'eau arriveroit un pied plus haut que les seuillets des

sabords de la seconde batterie. Dans cette circonstance le coffre du

<sup>\*</sup> En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol, selon le Guiñada, ce qui signifie la quantité dont le Navire se lance vers le vent, ou dont il vient au los.

\*\*En Espagnol le Course le

Vaisseau se rempliroit d'eau, & la mer passeroit par dessus le bord. Si, pour comble de malheur, le vent venoit à augmenter de force, le Vaisseau étant dans cet état, l'Inclinaison augmenteroit, & la perte du Vaisseau s'ensuivroit nécessairement; à moins qu'on ne sût assez heureux pour que la violence du vent ne parvînt auparavant à rompre les mâts, ou à mettre les voiles en pieces. On ne peut donc trop recommander aux Marins d'être en garde contre des accidents aussi tetribles, & de ne négliger aucun soin, aucune attention pour les prévenir, asin qu'ils ne se trouvent pas dans de semblables embarras.

(391.) Si dans l'équation (383.),  $fin \Delta = \frac{\frac{1}{2}nRv}{KU}$  nous substituons la valeur de  $K = -H + \frac{\int_{e^3c}}{12U^4}$  (197.), nous aurons aussi  $fin \Delta = \frac{\frac{1}{2}nRv}{-HU + \frac{1}{12}\int_{e^3c}}$ ; ou, en mettant pour la quantité H son équivalence  $\frac{HU - gw}{U + w}$ , (167.), & à la place de U sa correspondante U + w, on aura  $fin \Delta = \frac{\frac{1}{2}nRv}{-HU + gw + \frac{1}{12}\int_{e^3c}} = \frac{\frac{1}{2}nru}{(-HU + gw + \frac{1}{12}\int_{e^3c}) tang(6-d)}$  équation dans laquelle on doit avoir présent à l'esprit, que U exprime le volume primitif que le Vaisseau avoit de submergé dans le fluide, H la distance verticale primitive du centre de volume à celui de gravité, w le volume augmenté ou diminué, & g la distance verticale du centre de ce volume à celui du poids qu'on auroit ajouté ou retranché.

Vaisseau, le dénominateur augmente de la quantité gw, produit du volume w dont le Vaisseau se submerge de plus, par la distance g du centre de ce Volume au centre du lest; d'où il suit, par conséquent, que plus le lest, ou le poids ajouté sera placé bas, plus ce produit sera grand, & plus l'Inclinaison sera petite. On voit encore, en général, que toutes les sois qu'on placera le poids au-dessous de la ligne de flottaison, le produit sera positif, & sera d'autant plus grand que le poids sera plus abaissé; & ce même produit sera négatif, si on place le poids au-dessus de la ligne de flottaison: dans le premier cas, l'inclinaison est diminuée, & elle devient plus grande dans le second. Le contraire de tout cela doit arriver, si, au lieu de charger le Vaisseau d'un nouveau poids, on retranchoit quelque poids de sa charge, parce qu'alors w seroit négatis.

(393.) La valeur de la quantité se dépend, comme nous

DE L'INCLINAISON PRODUITE PAR L'ACTION DU VENT.261 Lavons vui dans le Chapitre du Métacentre, de la longueur & des largeurs du Vaisseau, & nous avons trouvé (153), fet: rol pe ce qui donne se = 124 U. Si le Vaisseau étoit composé de deux prismes triangulaires, en conservant toujours le même volume, il auroit en profondeur environ 20 pieds ?; & l'on auroit se'c = 45 U; & si le Vaisseau étoit un parallélipipede rectangle, il auroit 11 pieds de profondeur, & l'on trouveroit fe'c = 180 U; d'où l'on voit que la figure du Vaisseau tient un milieu entre ces deux figures; ce qui peut servir de guide pour proportionner les dimensions qui conviennent, lorsqu'il s'agit de faire quelque altération. Car on voit bien, qu'avec la même longueur, la même largeur, & le même volume, la valeur de sesc dans le Navire, est quelque chose de plus que les deux tiers, de ce qu'elle est pour le parallélipipede, & que les huit tiers de ce qu'elle est pour le corps formé de deux prismes réunis.

(394.) La quantité HU dans les Vaisseaux semblables, est à peu près comme les quatriemes puissances des dimensions linéaires; & c'est la même chose pour se'sc: mais nR étant simplement comme les cubes, il s'ensuit que les sinus des Inclinaisons dans les Vaisseaux semblables, seront à peu près dans la raison inverse

des dimensions linéaires.

Vaisseau, nous devons donner quelques lumieres sur les Inclinaisons directes ou de poupe à proue. Car quoique la grande longueur du Navire les rende presque insensibles, il est cependant
urile d'avoire une connoissance de leur degré d'étendue, & de seur
qualité, parce qu'elles varient suivant les circonstances & suivant
la construction des Navires; & qu'il est très-essentiel, que de quelque
espece qu'elles soient, estes su arrivent pas à être considérables,
non-seulement pour que le Vaisseau ne perde pas sa situation horisontale que le Constructeur a seu dessein de sui donner, mais
pour d'autres sins qu'on exposera plus loin.

force est égale à la sonce directe du Vaisseau est (339.), = mru, & cette sorce est égale à la sonce directe que produisent les voiles : ainsi, n étant la hauteur du centre des voiles au dessus de celui de gravité, ou de l'axe de rotation,  $\frac{2}{3}mnru$  sera le moment direct des mêmes voiles. Celui de la proue du Navire est (200 & 215.), =  $mKU \sin \Delta + \frac{2}{3}mu (Kr + \frac{1}{4} \int ch^{\frac{1}{2}}y - \frac{2}{3} \int gx^{\frac{1}{2}}$ ); donc dans l'équilibre de ces deux especes de moments, on aura  $\frac{2}{3}nmru = mKU \sin \Delta + \frac{2}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{2}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{2}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{2}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{1}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{1}{3}mu (kr + \frac{1}{4} \int chx^{\frac{1}{4}}y - \frac{1}{4} \int gx^{\frac{1}{4}}$ ), ce qui donne  $\sin \Delta = mKU \sin \Delta + \frac{1}{4}mu \cos \Delta +$ 

 $\frac{1}{2}u\left(nr-kr-\frac{1}{2}\int chx^{\frac{3}{2}}v+\frac{1}{2}\int fgx^{\frac{1}{2}}\right)$ . On voit, par cette formule, que cette Inclinaison ne dépend en aucune maniere des angles que peuvent former les voiles avec la quille, mais de la vitesse u du sillage à laquelle elle est proportionnelle; que celle-ci soit produite par quelque moyen que ce soit. Nous avons trouvé (206.), pour le Vaisseau de 60 canons,  $K=114\frac{2}{11}$ , kr=1409,  $\frac{1}{2}$  schx $^{\frac{1}{2}}y=$ 26970, &  $\frac{1}{4} \int fgx^{\frac{1}{4}} = 2568$ : ces valeurs étant substituées dans la formule avec celle de  $n = 70 \pm$ , & de U = 68650, il en résultera  $\sin \Delta = \frac{\frac{9}{3}u(70\frac{1}{2}.294 - 1409 - 26970 + 2568)}{114\frac{9}{4}.68650}$ voit que dans tous les cas qui pourroient se présenter, l'Inclinaifon  $\Delta$  sera toujours négative: ce qui prouve que le Vaisseau de notre exemple, au lieu de s'Incliner en submergeant sa proue, l'éleve de plus en plus à mesure que sa vîtesse u devient plus grande, & que l'élévation du centre des forces des voiles devient plus petite. On voit encore que même dans le cas extrême l'Inclinaison est fort petite; car quoiqu'on substitue  $n = 70 \pm 0.8$  u = 20, ou que le Vaisseau fasse 12 milles par heure, & n'est que de 29' 41"; Inclinaison qui ne monte pas à un demi degré, &c qui, par conséquent, ne mérite aucune considération, quoiqu'elle éleve la proue de 8 pouces au-dessus de l'eau, comme, par une espece de suspension. D'autres Vaisseaux qui ont leurs proues plus taillées, ou ses côtés qui les forment plus verticaux, ou en forme de coin, donneroient un résultat différent, parce que la quantité fchx y devient beaucoup moindre pour ces Navires.

## CHAPITRE IV.

Du Gouvernement, ou du Manege, du Vaisseau.

(397.) A PRÈS avoir décrit le Gouvernail avec exactitude; après avoir indiqué la figure qu'il doit avoir, & les circonstances qui lui sont les plus avantageuses, il paroît assez naturel de croire qu'il ne reste aucune raison pour nous porter à de nouvelles considérations sur le Gouvernement du Vaisseau; mais si l'on examine soigneusement les sorces dont l'action concourt pour produire cet esset, on verra clairement que le Gouvernail n'est qu'un des agents qui y contribuent, & peut être qu'il n'est pas le plus essicace.

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANEGE DU VAISSEAU. 262

(398.) Nous avons déjà dit (297.), que le Vaisseau doit tourner sur un axe vertical qui passe par son centre de gravité, &c que (216.) son mouvement horisontal étant décomposé en deux autres, l'un direct, & l'autre latéral, il ne résulte du premier de ces mouvements aucune action capable de faire tourner le Navire. & qui soit, par conséquent, relative au Gouvernement du Navire. attendu que les forces qui s'exercent des deux côtés sont égales. & se détruisent mutuellement. Il n'en est pas de même pour ce qui concerne le mouvement latéral: le centre des forces qui en résultent, a été trouvé (224.), dans le Vaisseau de 60 canons, de 'il pieds ; plus à la poupe que le centre de gravité, & les moments qui en résultent tendent continuellement à saire arriver le Vaisseau.

(399.) La seule puissance dont on puisse faire usage pour contre-balancer ces moments, est la force des voiles. Si les moments des voiles tendent à faire venir le Vaisseau au vent avec autant de force que les moments ci-dessus tendent à le faire arriver, il ne prendra aucun mouvement de rotation, & se maintiendra constamment sur le même rumb de vent, circonstance en quoi consiste la perfection du Gouvernement, ou du Manege: & comme la force latérale des voiles est égale à la résistance du côté, il est nécessaire, pour que les deux moments soient égaux, que les deux

centres coincident dans le même point.

(400.) Voici le raisonnement qui, jusqu'à présent, a servi de guide à tous les Géometres. Soit E la proue, F la poupe, C le centre de gravité du Vaisseau, G celui des résistances latérales, & IG la direction moyenne de la force résissante, composée des deux résistances latérale & directe, ou de proue. Cela posé, il est nécessaire que le centre des forces des voiles se trouve pareillement en G, afin d'équilibrer les autres forces; car il est évident que cette force se dirigeant de même, suivant GI, il en résultera l'égalité des moments, en quoi consiste cet équilibre. On 2 cru, d'après ce raisonnement, avoir sait une découverte importante, & l'on a établi que le point G (a) étoit l'endroit le plus avantageux pour placer le mât, lorsqu'il n'y a qu'une seule voile; & que, dans le cas où il y en a plusieurs, il falloit que le centre de toutes les voiles coıncidat avec ce même point G. Cependant nous avons vu (285.) que ce centre, bien loin de se

Fro. 481

<sup>(</sup>a) Jean Bernoulli, Nouvelle Théorie de la Manœuvre des Vaisseaux, Chap. 12, 9. M. Bouguer, Traité du Navire, Liv. 3, Sect. 3, Chap. 1, page 473.

FLANC-IX.

P16 43

trouver en G, est en B, à 12 pieds plus à la proue que le centre de gravité C, lorsque le Vaisseau porte toutes ses voiles ainsi, il paroît qu'on devroit conclure, d'après cela, que le Vaisseau devroit arriver avec une très-grande force; car non-seulement la puissance, ou les forces latérales contribuent à lui donner ce mouvement, mais aussi celle des voiles. Malgré cela, le Vaisseau, bien loin d'arriver, comme l'indique ce qu'on vient de dire, a, pour l'ordinaire, une grande propension à venir au vent, & cet esset est

produit par les causes que nous allons exposer.

(401.) Quoique le centre des voiles supposées planes soit en B, à cause de la courbure qu'elles prennent, ce centre se transporte (273.) en D, la valeur de BD étant (276.) depuis zéro jusqu'à 217 h, h exprimant la largeur des mêmes voiles: mais ce n'est pas encore cette cause qui produit le plus grand effer: car. pour le produire tel qu'on l'observe, il est nécessaire que D tombe plus vers la poupe que G. Le Vaisseau s'incline vers la partie fous le vent, & par ce mouvement le centre des voiles se transporte de D en K; de sorte que K est le vrai centre des forces des voiles, & LK, parallele à GI, est la direction suivant laquelle elles agissent : ainsi, leurs forces étant décomposées en deux autres, les unes latérales, & les autres directes, les premieres seront dirigées suivant DK, & les secondes passant par le point K, seront dirigées parallélement à GB: de sorte que le centre des forces latérales peut être supposé en D, & celui des sorces directes en K.

Manege ou le Gouvernement du Vaisseau dépend de la combinais son des trois sorces en G, en D, & en K: la premiere latérale en G, qui tend à saire arriver le Vaisseau; la dernière en K, qui tend à le saire venir au vent: & la latérale située en D, dont l'esse est de faire venir le Vaisseau au vent, ou de le saire arriver, selon que le point D tombe à la poupe ou à la proue du centre de gravité C. Les sorces directes sont, au reste, plus grandes ou plus petites, selon que le point K s'éloigne de D, ou selon que le Navire s'incline plus ou moins; de manière que plus son inclinaison sera grande, plus le Navire viendra au vent, ou comme disent les Marins plus il sera Ardent.

(403.) Ces forces ne dépendent pas moins? de la haureur à la quelle se trouve le centre K des voiles; car le Vaisseau conservant la

<sup>\*</sup> Les Espagnols appellent cet effet ortar, ou pareir al puno.

même inclinaison DCK; plus la hauteur CK sera grande, plus la droite DK le deviendra, ou la distance à laquelle le centre des voiles s'éloigne du plan vertical qui coıncide avec l'axe de rotation.

14

(404.) L'inconstance du Navire dans la façon dont il se comporte relativement à son Manege, est donc une suite nécessaire de ce qu'on vient de dire. Si le vent augmente, la vîtesse du Vaisseau augmente, ainsi que son inclinaison; & par-là, non-seulement les forces augmentent, mais aussi la dissance dont le point K où elles agissent est éloigné du point D, & par conséquent le Vaisseau doit venir au vent; & au contraire, il doit arriver si le vent diminue: c'est ce que les Marins observent tous les jours à la mer. Au reste, dans quelque endroit qu'on place le centre des forces des voiles, on éprouvera toujours la même inconstance: & la meilleure situation qu'on puisse lui donner, consiste à le placer de maniere que, soit en variant le nombre des voiles, afin d'avancer, ou de porter plus en arrière, le point B, ou soit en se servant du Gouvernail, on parvienne à produire l'équilibre dans les moments: bien entendu que la force du Gouvernail ne doit pas être employée sans nécessité; car cette machine ne peut agir sans préjudice de la marche du Vaisseau : elle doit seulement venir au secours de quelqu'un des autres moments qui seroit trop foible. Nous nous dispenserons de parler, pour le présent, d'une autre force, qui est celle des coups de mer, ou des lames, quoiqu'elle soit aussi très-considérable en elle même, parce que n'étant point constante dans son action, c'est au Gouvernail seul à la surmonter, comme étant l'agent le plus prompt à apporter le remede mécessaire.

font (339 & 115.), =  $\frac{1}{7}mRv$ , ou parce que (340.),  $v = \frac{ru}{R \tan g(\beta - r)}$ , elles feront =  $\frac{\frac{1}{7}mru}{\tan g(\beta - r)}$ . Si nous faisons donc la distance horifontale GC du centre G des résistances, au centre C de gravité = b = 11 4, (224.), le moment de ces résistances sera =  $\frac{\frac{1}{7}mbru}{\tan g(\beta - r)}$ . (406.) Pareillement, si nous appellons e la distance horifontale CD du centre de gravité C, au centre D des voiles, lorsque le Vaisseau n'est pas incliné; & considérant que la force latérale des voiles est égale à la résistance du côté du Vaisseau, la force latérale des voiles sera aussi =  $\frac{\frac{2}{7}mru}{\tan g(\beta - r)}$ ; & son moment =  $\frac{\frac{2}{7}meru}{\tan g(\beta - r)}$ .

266 EXAMEN MARITIME, Liv. IV, Chap. 1V.

lequel étant ajouté au moment de l'Article précédent, donners tang(b-1) (b+e) pour la somme des moments qui tendent à faire arriver le Navire: sur quoi il saut observer que la quantité e, que nous avons prise comme positive, peut aussi être négative.

(407.) Le sinus de l'inclinaison du Vaisseau est (383.), sin  $\Delta = \frac{1}{8} ru(nR - kR - \frac{1}{2} f chx^{\frac{1}{2}} y + \frac{1}{2} f f gx^{\frac{1}{2}})$ , n exprimant la hauteur verticale du centre K des voiles au-dessus du centre de gravité C; ainsi l'on aura DK, distance horisontale du centre des mêmes voiles au plan vertical qui coïncide avec l'axe de rotation,  $= \frac{1}{2} \frac{nru(nR - kR - \frac{1}{2} f chx^{\frac{1}{2}} y + \frac{1}{2} f f gx^{\frac{1}{2}})}{KUR \ tang} (8-\epsilon)$ . Et comme  $\frac{1}{4}$  mru est l'expression des résistances directes de la proue, ou la force directe des voiles, le moment direct, ou qui tend à faire venir le Navire au vent, sera  $= \frac{\frac{4}{2} mnr^2u^2(nR - kR - \frac{1}{2} f chx^{\frac{1}{2}} y + \frac{1}{2} f f gx^{\frac{1}{2}})}{KUR \ tang} (8-\epsilon)$  ou en prenant seulement le premier terme, conformément à ce qu'on a dit, Art, 386, ce moment sera  $= \frac{\frac{4}{2} mn^2r^2u^2}{KU tang} (8+\epsilon)$ .

(408.) Il suit de la que, pour que le Vaisseau se comporte bien à la mer, & que le Gouvernail n'ait pas besoin d'agir pour son 4nm2r2u2 Manege, on doit avoir  $\frac{9}{KU \operatorname{tang}(6-1)}$ rang (8-1) (b+e): ou, en divisant les deux moments par = 1 on doit avoir cette équation  $\frac{1}{KU} = b + e$ . Le premier membre de cette équation est (407.), =  $DK \operatorname{tang}(\beta - I) *$ ; & le second = DG. Donc, pour obtenir la perfection qu'on se propose, on doit avoir DK tang (2-1)DG, ou, ce qui est la même chose, on doit avoir la proportion tang  $(\beta - \Lambda)$ : 1:: DG: DK. Mais l'angle DIG étant  $= \beta - \Lambda$  \*\*; on aura donc aussi tang  $(\beta - \Lambda)$ : 1:: DG: DI; donc DK = DI: c'est-à-dire que, pour obtenir la persection qu'on cherche dans le Gouvernement du Navire, il faut que le centre K des voiles tombe sur le point 1; c'est-à-dire que les paralleles LK, GI doivent coincider, ce qui est précisément ce qu'on se proposoit d'obtenir: de sorte que, quoique le mât soit placé en B, le centre des voiles se transporte en I: au contraire, si le mât eût été placé en G, il

<sup>\*</sup> Car c'est à cela que se réduit la valeur de DK, lorsqu'on néglige tous les termes, excepté le premier.

<sup>\*\*</sup> En effet, on a vu (271.) que l'angle DGI que forme la quille avec la direction résultante des sorces des voiles =  $90^\circ - (\beta - I)$ ; donc DIG qui est le complément de  $DGI = \beta - I$ .

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANEGE, DUVAISSEAU. 267 eût été impossible que le Vaisseau se sût bien comporté, ou qu'il eût eu un bon Gouvernement.

(409.) Si l'équation ci-dessus n'avoit pas lieu, & que son premier membre sut plus grand que le second, ou que DK sût plus grand que DI, le Navire viendroit au vent; & il arriveroit, au contraire, si DK étoit moindre que DI. Devant suppléer, dans l'un & l'autre cas, à la dissérence des moments, & les ramener à l'égalité, le Gouvernail devient alors absolument nécessaire, ou bien il faut augmenter ou diminuer de la voilure dans la partie qui convient, asin de transporter le point D dans le lieu où il doit être.

(410.) Si en naviguant avec la même quantité de voiles, celles-ci ayant toujours la même disposition & la même hauteur, la vîtesse du vent vient à augmenter, la vîtesse u augmentera pareillement; & e diminuera, parce que BD augmentera: le premier membre croîtra donc par une double raison; & par conséquent le Vaisseau viendra au vent. Il arriveroit, au contraire, si le vent diminuoit de vîtesse.

(411.) Le vent devenant plus largue, la vîtesse u augmente également; mais e augmentera aussi, à cause que s' diminue, & avec elle BD: donc l'esset qui en résultera doit naître de la dissérence entre

les augmentations que reçoivent les quantités u & e.

(412.) La quantité n dépendant de la hauteur des voiles, il s'enfuit que le Vaisseau qui aura plus de guindant sera plus ardent. Ainsi, de deux quantités de voiles égales, celle qui sera la plus élevée

fera plus venir au vent que la plus basse.

(413) En augmentant la charge du Vaisseau, la quantité r, ou la résistance de la proue augmentera dans une plus grande raison que le volume U, à cause que les parties renssées, ou les plus grandes rondeurs de la proue, qui sont au-dessus de la flottaison, doivent se submerger par l'augmentation de la charge. La quantité b diminue en même temps, à cause que le centre des résissances latérales qui proviennent de la partie du côté nouvellement submergée, est beaucoup plus avancé vers la proue que le point G: donc, par ce double motif, en augmentant la charge du Vaisseau, il doit devenir plus ardent; &, au contraire, il doit arriver lorsqu'on la diminue.

(414) Si l'on chargeoit davantage le Vaisseau à la poupe, & moins à la proue, afin de porter le centre de gravité C plus à la poupe, le centre G des résissances passeroit également plus à poupe: mais, comme cette disposition ne changeroit la situation d'aucun des points B, D, K, la quantité DG deviendroit plus grande respectivement à DK; donc le Vaisseau arriveroit. Au contraire, si l'on chargeoit le Vaisseau plus à la proue qu'à la poupe, cette disposition le rendroit plus ardent.

TOME II.

(415.) Le coup de mer, ou la lame qui choque le Vaisseu, est une puissance qui produit un moment plus ou moins grand, selon l'endroit où elle frappe le Vaisseau, & selon la distance horisontale de sa direction au centre de gravité du Vaisseau. Si la lame choque la proue au vent, ou la poupe sous le vent, elle sait arriver le Vaisseau; & elle le fait venir au vent, si elle choque la proue sous le vent, ou la poupe au vent. Heureusement, de quelque maniere que la lame agisse, on trouve, dans l'équation même qui en exprime l'action, ce qui sournit le remede; car si le Vaisseau arrive, l'augmentation de l'angle a, & par conséquent celle de u, l'oblige à venir au vent; & s'il vient au vent, la diminution des mêmes quantités l'oblige à arriver: c'est par cette raison que, lorsqu'un Bâtiment, où l'équilibre des moments est bien érabli, navigue à la bouline, il n'est presque pas nécessaire de toucher au Gouvernail.

(416.) Toutes ces conséquences regardent particulièrement les Marins, qui doivent les avoir bien présentes à l'esprit pour remédier à propos aux inconvénients qui peuvent se présenter dans plusieurs occasions. Mais il en est aussi qui sont particulieres au Constructeur; car il doit avoir grande attention à ce que les valeurs de b & de e, ou, ce qui revient au même, à ce que les centres des résissances & des voiles soient situés de maniere que l'équation puisse s'essectuer avec facilité; c'est ce qu'on peut obtenir de différentes manieres.

(417.) La quantité b varie en augmentant ou diminuant l'élancement & la quête du Vaisseau : de sorte que plus l'élancement de la proue sera grand, par rapport à la quête de la poupe, plus le point G se portera vers la poupe, & plus la quantité b sera grande, & le Vaisseau aura d'autant moins de propension à venir

au vent, & réciproquement.

(418.) On fait varier la quantité e en changeant la situation des mâts, ou en les plaçant de maniere que le centre commun des voiles se trouve plus à poupe ou à proue. On y parvient encore en donnant plus ou moins de longueur aux vergues; car, par ce moyen, l'on augmente ou l'on diminue la valeur de h, (273.), & en même temps celle de BD.

(419.) Pour le Vaisseau de 60 canons, de notre exemple, nous avons trouvé (285.), en supposant qu'il porte toutes ses voiles, BC = 12 pieds, & (276.),  $BD = \frac{173}{1000}h$ , h désignant l'amplitude des voiles, laquelle est de 80 pieds à la hauteur du centre K

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANEGE, DU VAISSEAU. 269 de leurs forces; ainsi, l'on aura  $BD = \frac{173.80}{1000} = 13$  pieds  $\frac{14}{100}$ : &  $CB - DB = e = -1 \frac{44}{100}$ : ce qui donne  $b + e = 11 \frac{1}{2} - 1 \frac{44}{100} =$ 9 pieds 66 Pour trouver la valeur de Tru, nous avons (382.),  $n = 70 \pm 1, r = 294, K = 9 \pm 1, U = 68650, & (352.), u =$  $\frac{1628}{4850}$  V; ainsi, ces valeurs donnerone  $\frac{\frac{1}{8}n^2ru}{KU} = \frac{\frac{1}{2}\cdot70\frac{1}{2}\cdot70\frac{1}{2}\cdot294\cdot1628.V}{9\frac{1}{8}\cdot68650\cdot4850} =$ 522 V: donc, pour que l'équilibre soit bien établi, & obtenir un bon Gouvernement, ou un bon Manege, on doit avoir, dans ce cas,  $\frac{522}{1000}V = 9\frac{66}{100}$ : d'où il suit que V étant  $=\frac{9660}{522}$ , ou à peu près = 18 pieds ;, le Vaisseau Gouvernera bien avec tout l'appareil qu'on lui a supposé, & il ne sera pas nécessaire de faire agir le Gouvernail. Si la valeur de V augmente, le Bâtiment viendra au vent; & pour maintenir l'équilibre, il sera nécessaire d'avoir recours au Gouvernail, ou de serrer quelques voiles de l'arriere; si, au contraire, V diminue, le Vaisseau arrivera, & il faudra encore recourir au Gouvernail pour rétablir l'équilibre, ou bien il faudra serrer quelques voiles de la proue. Comme le vent peut, dans ce cas (352 & 389.), parcourir 10, 15 & 20 pieds par seconde; avec les premiers vents, le Vaisseau aura de la propension à arriver, & il viendra au vent avec le dernier, & autres supérieurs en vîtesse.

(420.) Supposons que le Vaisseau ne porte que ses deux basses voiles, les huniers avec les trois ris pris, l'artimon & le faux soc;
dans ce cas, on aura (286.), BC = 11 pieds, & (276.),  $BD = \frac{217}{1000}h = \frac{217.81}{1000}$ ; ce qui donne  $BC \to BD = CD = 11 - \frac{1758}{1000}$  = -6 pieds  $\frac{14}{150}$ ; &  $b + e = 11 \frac{1}{2} - 6 \frac{14}{100} = 4$  pieds  $\frac{92}{100}$ . La valeur de n, dans ce même cas, est (282.), = 56 pieds  $\frac{4}{100}$ , & (352.) celle de  $u = \frac{17}{100}V$ ; ces valeurs étant substituées dans l'équation, donnent  $\frac{1}{KU} = \frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{100}$ , ou à peu près =  $\frac{17}{100}V$ . Donc, pour que l'équilibre soit bien établi, & qu'en conséquence le Vaisseau Gouverne bien, on doit avoir  $\frac{17}{100}V = 4\frac{91}{100}$ ; équation qui a lieu, si  $V = \frac{492}{17} = 28$  pieds  $\frac{14}{17}$ ; mais avec cet appareil de voiles (352.), la vitesse du vent est de 35 à 40 pieds par seconde; donc, avec ce vent, le Vaisseau aura toujours de la propension à venir au vent; on devroit, s'il étoit nécessaire, car-

270 EXAMEN MARITIME, Liv. IV, Chap. IV.

guer l'artimon; mais on doit considérer que les coups de mer tendent davantage à faire arriver le Vaisseau, selon qu'ils sont plus ou moins sorts.

(421.) Si le Vaisseau ne portoit que ses deux basses voiles, on auroit (286.),  $BC = 16\frac{15}{100}$ , à laquelle valeur ajoutant celle de  $BD = -\frac{217}{1000}h$ , on aura  $CD = e = -1\frac{43}{100}$ ; &  $GD = b + e = 11\frac{4}{1} - 1\frac{43}{100} = 10\frac{7}{100}$ . La quantité n est, dans ce cas (182.),  $= 41\frac{1}{1}$ , & (352.),  $u = \frac{103}{1000}V$ : donc  $\frac{1}{1000}\frac{n^3 ru}{RU} = \frac{1}{100}\frac{1}{100}\frac{1}{1000}\frac{1}{1000}\frac{1}{1000}$ , ou à peu près  $= \frac{42}{1000}V$ : & pour que le Vaisseau soit bien équilibré, & qu'en conséquence il gouverne bien, on doit avoir  $\frac{42}{1000}V = \frac{1007}{100}$ : c'est-à-dire, V = 240, ce qui est un vent exorbitant. Le Vaisseau ne Gouvernera donc pas bien avec cet appareil, en allant à la bouline: il seroit nécessaire de border l'artimon. Avec cette voile, on auroit  $CB = 2\frac{94}{100}$ , à laquelle valeur ajoutant celle de  $BD = -17\frac{18}{100}$ , il viendra  $GD = e = -14\frac{64}{100}$ ; &  $b + e = 11\frac{1}{100}$ . Le Vaisseau viendra donc au vent autant qu'il est nécessaire avec cette voilure, & il sera peut être nécessaire de larguer le faux soc.

(422.) Si le Vaisseau restoit avec la grande voile seule, on auroit (286.),  $CB = -12 \frac{71}{100}$ , & en ajoutant la valeur de DB = -

 $\frac{217}{1000}h = -\frac{1758}{100}$ , on aura  $CD = e = -\frac{3029}{100}$ ; &  $GD = b + e = -\frac{3029}{100}$ 

 $11 + \frac{3029}{100} = \frac{1879}{100}$ : c'est-à-dire, que le point D tombera à la poupe du point G de cette quantité; le signe négatif indiquant que le moment qui résulte des deux moments latéraux est négatif, ou qu'il tend à faire venir au vent : & le moment direct en K tendant à produire le même esset, il saut nécessairement que le Vaisseau vienne au vent avec beaucoup de sorce; or c'est précisément ce qu'on doit désirer dans ce cas où l'on est à la cape, car les coups de mer obligent toujours le Vaisseau à arriver avec une grande violence,

(423.) L'équilibre du Navire est parsaitement bien assuré dans tous les cas; le premier seulement pourroit saire naître quelque doute lorsque le vent est soible; car nous avons trouvé que, pour

The Gotternement, of the Manege, of Manege, of Vaisseau. 271 da perfection du Manege, on devoit avoir  $\frac{522}{1000} = 9 \frac{66}{100}$ : & la quantité V étant petite, on pourroit douter que l'esset du Gouvernail sût capable de vaincre l'arrivée du Vaisseau. On a vu, à l'Article 297, que le moment du Gouvernail est = . . . . (D+7); muat  $(4A^2+ga)$  sin  $(\lambda\pm\epsilon)$  cos  $\lambda$ ; en saisant, dans cette formule, D+7=78, a=21,  $A^2=336$ , g=5,  $\lambda=35^\circ$ , (296.), &  $\epsilon=5^\circ$ , elle deviendra =  $5160 \cdot \frac{533}{1000}$  mu; quantité qui, divisée par  $\frac{1}{1000} (8-\lambda) = 233$  mu, comme nous l'avons fait pour les autres moments (408.), on aura  $\frac{119}{10}$ ; ainsi l'équation qui devra avoir lieu sera  $\frac{118}{10} + \frac{522}{1000}V = 9 \frac{66}{100}$ ; d'où l'on voit déjà que l'action du Gouvernail est plus que suffissante pour affujettir le Vaisseau, & maintenir l'équilibre.

(424.) Pour les cas du vent largue & du vent arrière, ou en général pour tous les cas, nous pouvons former une équation des moments, en y renfermant ceux du Gouvernail. Supposons que ces derniers moments soient =  $Qmu \sin(\lambda \pm \epsilon) \cos(\lambda)$ ; pour que l'équilibre du Vaisseau soit assuré, & qu'en conséquence il Gouverne parsaitement, il faut qu'on ait  $\frac{4}{KU \tan \theta} \frac{4}{(k-\epsilon)} \frac{2}{\tan \theta} \frac{4}{(k-\epsilon)} \frac{2}{\tan \theta} \frac{4}{(k-\epsilon)}$ 

(425.) Dans le cas du vent arriere, on a tang (β-Γ) = ∞: donc tous les moments sont nuls, à l'égard de ceux du Gouvernail; & par conséquent le Gouvernail, formant un très-petit angle à avec la quille, produira une action suffisante pour assujettir le Vaisseau, & même pour le faire tourner avec la plus grande vitesse. C'est ce que les Marins éprouvent journellement; car on voit qu'un Timonier mal habile, portant continuellement la barre tantôt à tribord, tantôt à basbord, sans lui donner le repos nécessaire, sair continuellement lancer le Vaisseau sur basbord, & sur tribord; c'est ce qui leur sait dire que le Vaisseau devient sou.

(426.) Dans le cas du vent largue tang ( $\beta - \beta$ ) est suffisamment grande, à l'égard des autres quantités, par conséquent le Gouvernail a encore beaucoup de force, dans cette circonstance. La seule chose dont il soit nécessaire de prévenir le Lecteur, est que,

comme toutes les quantités demeurent constantes, à l'exception de u, plus le Vaisseau aura de vitesse, ou plus le vent sera fort, plus aussi le Vaisseau aura de propension à venir au vent, ou plus l'angle  $\lambda$ , que le Gouvernail devra former avec la quille pour l'assujettir, devra être grand.

## CHAPITRE V.

## Du Roulis & du Tangage.

LES Marins appellent Roulis le mouvement de rotation du Vaisseau sur un axe horisontal coïncidant avec l'étrave & l'étambot: & ils appellent Tangage le mouvement de rotation du même Vaisseau fur un axe horisontal perpendiculaire au premier. Ces actions sont purement nuisibles, parce qu'il n'en resulte, très-souvent, que les accidents les plus fâcheux, tels que la perte des agrès, la rupture des vergues, des mâts, &c., & même la perte entiere des Vaisseaux. Ces mouvements rendent encore les coups de mer plus incommodes & plus dangereux; car il arrive souvent que les lames passent par-dessus le Vaisseau. & le remplissent d'eau. Ce seroit donc une belle & importante découverte que de trouver le moyen de détruire ces dangereux mouvements; mais cela n'est pas possible, sans éprouver, avec excès, d'autres inconvénients qui ne sont pas exempts de danger; ainsi nous nous contenterons de donner les regles convenables pour modérer ces balancements, & les rendre moins préjudiciables. Les Auteurs les plus célebres (a) n'ont considéré jusqu'ici le Roulis que comme une action qui dépend précisément de la construction & de la disposition des parties du Vaisseau, sans avoir égard à l'agitation de la mer qui le produit; & toutes leurs recherches se sont réduites à déterminer le temps dans lequel s'achevent les balancements du Roulis. persuadés que c'est uniquement dans l'augmentation de ce temps que consiste tout l'avantage; mais, outre que l'avantage qu'on peut obtenir par ce moyen est très-peu considérable, nous verrons que les moyens qu'ils proposent pour l'obtenir sont très-préjudiciables.

(428.) On peut considérer le balancement du Roulis comme l'action par laquelle le Vaisseau reprend sa situation droite, lorsqu'après avoir été un peu incliné, il est abandonné à lui-même. Dans ce

<sup>(</sup>a) Léonard Euler Scientis Navalis, Tome I, Chap. IV, Prop. 48. M. Bouguer, Traité du Navire, Liv. II, Sect. III.

cas, toute l'action se réduira à la somme, ou à l'intégrale des vîtesses avec lesquelles se fait la rotation du Vaisseau, & ces vîtesses sont (Tome I, 929.),  $V = \frac{defp\pi dt}{S}$ . Or il y a dans cette formule quatre objets à considérer, & tous très-importants; le temps dans lequel s'acheve le Roulis; sa vîtesse; sa grandeur; & l'action qu'éprouve

chaque partie du Vaisseau.

(429.) Supposons à présent que la superficie de la mer se maintenant de niveau, le Vaisseau s'incline d'une quantité infiniment petite, & qu'ensuite on l'abandonne à lui-même pour lui laisser faire son balancement. Dans ce cas, le moment de la puissance  $p\pi$  qui agira, sera, (197.), = 32KP sin  $\Delta$ , puisque 32 $P=\pi$ , (Tome I, 52.). De plus, la valeur des résistances (237.), =  $\frac{GV}{dt}$ \*, G exprimant une constante; c'est-à-dire que le moment de la force agissante sera =  $32KP \sin \Delta - \frac{GV}{dt}$ : c'est le même moment que celui dont nous avons déduit toute la théorie du Chap. XIII, Liv. II, Tome I, Art. 929: ainsi, toutes les formules qu'on a données dans ce Chapitre sont ap-

plicables au cas dont il est présentement question.

(430.) Le temps dans lequel s'acheve le balancement du Roulis. d'après les suppositions exprimées ci-dessus, sera donc (Tome I, 937.)  $T = \left(\frac{S}{KPl} + \frac{G^2}{64K^2P^2l} \pm \left( \left(\frac{S}{KPl} + \frac{G^2}{64K^2P^2l}\right)^2 - \left(\frac{S}{KPl}\right)^2 \right)^{\frac{1}{2}}, T \text{ expri-}$ mant, en secondes, la durée du Roulis, P le poids du Vaisseau, K la distance du centre de gravité au métacentre, S les moments d'inertie que produisent les parties mêmes du Vaisseau, G les moments des résistances du fluide, sur le côté du Vaisseau, dans le balancement; & l la longueur du pendule simple qui bat les secondes; longueur qui est à peu près de 39 pouces, ou 3 pieds \(\frac{1}{4}\) (Tome I, 942.). On voit par cette formule que le temps de la durée d'une oscillation du Roulis dépend des quatre quantités S, G, K & P: or les deux premieres quantités se trouvant dans les numérateurs de la formule, il est clair que, par leur augmentation, le temps de la durée du Roulis augmentera; au contraire, les deux dernieres K & P se trouvant dans le dénominateur, leur augmentation doit évidemment faire diminuer cette durée.

(431.) Nous pouvons cependant faire disparoître en partie, de la formule, le poids P du Vaisseau, attendu que les moments d'inertie S peuvent s'exprimer par  $x^2P$ , x marquant, dans cette nouvelle expression, la distance de l'axe de rotation au point où, supposant

<sup>&</sup>amp; Foyer aussi la Nose de l'Article 932, Tome I,

tous les corps, ou toutes les parties du Vaisseau, comme réunis, ils produiroient les mêmes moments d'inertie S; la quantité x étant plus ou moins grande, selon que les parties, ou les poids qui composent le total du Vaisseau, sont plus ou moins éloignés de l'axe de rotation qui passe par le centre de gravité. Substituant donc, à la place de S, la quantité  $x^2P$ , l'expression du temps dans lequel s'acheve le balancement du Roulis, deviendra T

 $\left(\frac{x^2}{Kl} + \frac{G^2}{64 K^2 P^2 l} + \left(\left(\frac{x^2}{Kl} + \frac{G^2}{64 K^2 P^2 l}\right)^2 - \left(\frac{x^2}{Kl}\right)^2\right)^{\frac{1}{2}}$ ; ou, en supposant G = 0, comme l'ont fait les Auteurs dont nous avons parlé, cette expression se réduira à  $T = \left(\frac{x^2}{Kl}\right)^{\frac{1}{2}}$ .

(432.) Il n'y pas de doute, d'après cette expression, ou formule, que, s'il ne s'agit d'autre chose que d'augmenter la durée du Roulis, on peut y parvenir aisément, en augmentant la quantité x; c'est-à-dire, en éloignant davantage de l'axe de rotation, ou du centre de gravité les différents poids qui composent la charge du Vaisseau, & qu'on y parvient aussi en diminuant  $K = H + \frac{m}{-R} \int e^3 c$ .

(433.) On voit encore, par la formule, que la quantité G qui représente les moments que produisent les résistances du fluide dans le mouvement du Roulis, doit toujours être augmentée, pour augmenter la durée des balancements; cependant cette quantité est, comme nous le verrons, fort peu considérable, quoique des causes particulieres la fassent augmenter ensuite au point de la rendre trèsfensible dans la pratique.

(434.) Dans le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, nous avons trouvé (166.),  $K=9\frac{1}{1}$ , P=68650 m, G=554707 m, (239.); & si nous faisons de plus x=15, &  $l=3\frac{1}{4}$ , nous aurons, pour l'expression du temps dans lequel s'acheve le balancement du Roulis,  $T=\left(\frac{15.15}{9\frac{1}{1}\cdot3\frac{1}{4}}+\frac{(554707)^2}{64\cdot3\frac{1}{4}(9\frac{1}{8})^2(68650)^2}\right)^2-\left(\frac{75\cdot15}{9\frac{1}{4}\cdot3\frac{1}{4}}\right)^2\right)^{\frac{1}{4}}$  ou, à fort peu près,  $T=2^n\frac{36}{100}+\frac{4}{100}$ ; la fraction  $\frac{4}{100}$  de seconde provenant de la résistance G, qui, comme on le voit, peut se négliger: par conséquent le temps dans lequel le Vaisseau acheve les balancements du Roulis, peut se réduire à  $T=\sqrt{\frac{3}{KPl}}=\sqrt{\frac{x^2}{Kl^2}}$ 

(435.) De-là il suit, que K demeurant constante, les temps T seront comme x, distance du centre de gravité au point où l'on conçoit toutes les parties du Vaisseau comme réunies: & dans les Vaisseaux semblables, ces temps seront, par conséquent, comme les racines quarrées de leurs dimensions linéaires. (a) \*. (436.) La plus grande vîtesse dans le balancement du Roulis, est (Tome I, Art. 943.)  $u = \frac{32 K^2 P \sin \Delta}{G}$ , u exprimant la vîtesse du métacentre (Tome I, Art. 932.); mais le numérateur de cette expression est le produit du moment de la puissance qui agit & produit le Roulis, multiplié par la quantité K: donc la plus grande vîtesse du balancement est en raison directe de ce produit.

(437.) On voit donc que plus  $K^2$ , qui est le quarré de la distance du centre de gravité au métacentre, sera grand, ainsi que  $\sin \Delta$ , ou la cause qui produit l'inclinaison, plus le balancement du Roulis sera vis & sort; ainsi le Roulis en deviendra beaucoup plus dur, sans que le temps de sa durée soit altéré par le chan-

gement de la derniere quantité.

(438.) L'augmentation de P devroit, à ce qu'il semble, faire augmenter la plus grande vitesse; mais comme K est  $= H + \frac{m}{12 L} \int e^3 c$ , il en résulte que le produit  $K^2 P = H^2 P + \frac{Hm}{6} \int e^3 c + \frac{m^2}{144 P} (\int e^3 c)^2$ : & comme H est une fort petite quantité, l'augmentation de P diminue plutôt ce produit qu'elle ne l'augmente.

(439.) Si, à cause de la petitesse de H, nous supposons H=0, il viendra  $K^2P=\frac{m^2}{144P}(\int e^3e)^2$ : & de-là il suit, que dans les Vaisseaux semblables, les plus grandes vîtesses seront à peu près comme  $\frac{(\int e^3e)^2}{P}$ : or les quantités  $(\int e^3e)^2$  étant comme les huitiemes puissances des dimensions linéaires, tandis que P est seulement comme les troisiemes puissances, il en résulte que les plus grandes vîtesses demeureront comme les cinquiemes puissances des dimensions linéaires.

(440.) Enfin on a vu (Tome I, Art. 944.), que la quantité

<sup>(</sup>a) M. Bouquer (Traité du Navire, page 432.) dit, que la Frégate le Triton, de 180 tonneaux, faisoit ses balancements de Roulis en 4 secondes 1. Les dimensions linéaires de cette Frégate, suivant la description qu'il nous en donne, étoient les 4 de celles du Vaisseau de notre exemple; d'où il suit que, suivant la regle que nous venons d'établir, le Vaisseau devroit faire ses balancements en 6 secondes. On verra plus loin pour quelles raisons les balancements peuvent être d'une plus longue durée; & ce qui, peutêtre, est cause de l'erreur de M. Bouquer. On verra, pareillement, les inconvénients qui résulteroient de son afsertion, si elle étoit vrais.

résulteroient de son assertion, si elle étoit vraie.

\* Car en désignant, par les mêmes lettres accentuées, les parties homolognes du second Vaisseau, on aura  $T:T::\sqrt{\frac{x^2}{Kl}}:\sqrt{\frac{x'^2}{K'l}}$ . Or puisque les Vaisseaux sont semblables,

on a  $x:x'::K:K'=\frac{x'K}{x}$ : substituant & réduisant, on aura  $T:T::\sqrt{x}:\sqrt{x'}$ .

TOME II.

Mm

qui mesure l'action que soussirent les sibres des pieces de bois qui entrent dans la construction du Vaisseau, est proportionnelle à  $K^2P$  sin  $\Delta - Gu$ : de sorte que la plus grande action a lieu lorsque u = 0, c'est-à-dire, lorsque le Roulis est sini, que le Vaisseau est comme arrêté, & qu'il est pour reprendre sa premiere situation; ainsi cette plus grande action est comme  $K^2P$  sin  $\Delta$ , ou comme la plus grande vitesse. Les parties du Vaisseau soussirent dans cet instant les plus grands essorts: & courent, par conséquent, le plus grand risque de se désunir, ou de se rompre.

(441.) L'action que souffrent les mâts, qui de toutes les parties du Vaisseau, sont celles les plus exposées à se rompre, est  $(Tome\ I,\ Art.\ 946.) = \frac{S'K^2P \sin \Delta}{S} = \frac{S'K^2 \sin \Delta}{x^2}$ , x exprimant la distance de l'axe de rotation, au point où l'on conçoit que tous les corps, ou toutes les parties du Vaisseau, sont comme réunis; donc plus cette distance sera grande, moins l'action que les mâts ont à soutenir sera considérable.

(442.) Cette action ou effort est également comme  $K^2$ , ou comme le quarré de la hauteur du métacentre, au-dessus du centre de gravité; d'où l'on voit que lorsque le Vaisseau est chargé de matieres d'une pesanteur spécifique considérable, & placées dans le fond de la cale du Vaisseau, ce qui oblige son centre de gravité à s'abaisser, & par conséquent sait augmenter K, les mâts de les autres parties du Vaisseau en souffriront une action qui augmentera en raison doublée de K, & courront alors le plus grand risque de se rompre.

(443.) La même action est aussi proportionnelle à S', c'està-dire, qu'elle suit la raison des moments d'inertie qu'éprouvent les mêmes mâts: de sorte que plus les mâts seront pesants, ainst que leurs agrès & leurs voiles, & sur-tout plus ils auront de hauteur, plus ils auront à souffrir de l'essort qu'ils soutiennent.

(444.) Dans les Vaisseaux semblables, & semblablement mâtés, gréés, &c., l'action que supportent les mâts est (439.) à peu près comme les cinquiemes puissances de leurs dimensions linéaires: par cette raison, le corps, la mâture, & les agrès d'un grand Vaisseau, sousserent beaucoup plus que les mêmes parties d'un Vaisseau plus petit; attendu que leurs résissances ou forces sont seulement comme les cubes des mêmes dimensions (Tome I, Art. 211 & Note, & la Note de l'Art. 113 de ce Volume.).

(445.) Ce qu'on vient de dire de la mâture, doit s'entendre de toute autre partie du Vaisseau, comme, par exemple, d'une portion de son côté, ou d'un certain nombre de ses couples, d'une

partie d'un de ses ponts, &c. L'effort que soutient une telle partie fera également exprimé par  $\frac{S'K^2 fin \Delta}{x^2}$ , S' exprimant le moment d'inertie de cette partie : de sorte que, si l'on vouloit qu'elle souffrît moins d'effort, on pourroit y parvenir en diminuant S', ou en diminuant le poids de la partie dont il s'agit, ou bien en augmentant x dans les autres parties qui ne souffrent pas tant.

(446.) Jusqu'ici nous ne nous sommes pas éloignés de ce que les Auteurs les plus célébres ont écrit sur cette matiere; toutes les choses que nous venons de dire ne sont que des conséquences de leurs principes, relativement au Roulis, & même au Tangage; parce que ces deux actions ne différent en rien l'une de l'autre (a), étant considérées comme provenant de la petite inclinaison qu'on donneroit au Vaisseau: or c'est précisément ce qui a lieu pour le Roulis qui se fait après le passage du coup de mer. qui a mis en mouvement, ou en oscillation, le corps du Vaisseau; c'est-à-dire, dans les Roulis ou oscillations qui suivent le premier: mais pour le premier balancement, l'action de la puissance n'est ni entiérement semblable ni de la même valeur. Dans l'inclinaison du Vaisseau, relativement à la superficie de l'eau, qu'on suppose ici parfaitement de niveau, les deux moments des volumes LED & AEG (Tome I, 842, & la Note du même Art.) PLANC. 14 concourent à soutenir le corps du Vaisseau, & ces moments sont Fie, 31.  $=\frac{m}{12}\int e^3c \int \ln \Delta$ , qui est une des deux quantités qui forment la valeur de  $KPfin \Delta = (HP + \frac{m}{12} \int e^3c) fin \Delta$ . Mais dans l'action du coup de mer, le Vaisseau s'incline, & occupe l'espace ABCDEA, au Plane. 12. lieu de celui FDEF qu'il occupoit auparavant: de sorte qu'on a AIFA + HCDH = IHBI, attendu que le volume qu'il déplace doit être constant. Le Vaisseau s'élève par l'action des nouveaux volumes occupés HCDH & AIFA, & laisse le creux 1HB. De-

là, on voit que, relativement à la rotation, l'action du volume HCDH est positive, de même que celle de IGBI, & que l'action des deux volumes AIFA & HGBH est négative; de sorte que dans cette rotation il y a une puissance positive, & une puissance négative; au lieu que dans celle que nous avons considérée d'abord, les deux puissances sont positives. Il y a encore une autre différence entre ces deux cas, & cette différence provient de ce que les moments ne doivent pas être considérés, & évalués comme provenant seulement des volumes de fluide déplacés

<sup>(</sup>a) Quoi qu'en dise M. Bouguer (Traité du Nav., Liv. II, Sest. III, Chap. III, §. 5.)

PEANC, IX.

par les coups de mer, c'est-à-dire, par la lame qui embrasse le Vaisseau; mais il saut encore considérer que les lames sont en mouvement, & avoir égard à la vîtesse avec laquelle elles agisfent; de sorte que leur force verticale doit être (Tome I, 582.)=

 $\int m \cdot db \cdot de(a^{\frac{1}{2}} \pm \frac{1}{3}u \int m \cdot \theta)^2$ , tandis que, sans cette considération, elle seroit seulement  $= \int m \cdot db \cdot de \cdot a$ . Ainsi, la vîtesse du coup de mer peut être telle que sa force soit beaucoup de sois plus grande que celle qui peut résulter de son simple poids, ou de sa simple pression; qui est

le seul principe d'action qu'on ait considéré précédement.

(447.) Pour ne rien négliger de ce qui peut mériter attention. nous observerons qu'il est une autre puissance dont nous devons considérer l'effet, & cette puissance est l'action des voiles. Si le Vaisseau ayant pris une inclinaison DCK, causée par la force du vent sur les voiles, reçoit, du côté du vent, le choc d'un coup de mer qui le fasse tourner sur le point C; alors les voiles, par le mouvement de rotation qu'elles prennent, suient le vent, ou se dérobent en partie à son action; & la vîtesse avec laquelle celui-ci les frappe, n'est plus que sa vîtesse relative; c'est-à-dire, la vîtesse du vent moins celle que prend la voile. Au contraire, lorsque le Vaisseau se releve & revient du côté du vent, alors la vîtesse respective avec laquelle le vent charge la voile, est celle du vent plus celle de la voile, Cette différence de vîtesse fait varier le moment avec lequel les voiles agissent pendant la durée du Roulis, & ce moment est un moment de résissance dans les deux cas, c'est-à-dire, soit que le Navire plie dans le Roulis en augmentant son inclinaison, soit qu'il se releve pour tomber ensuite du côté du vent. Car lorsqu'il se releve, la résistance est maniseste, puisque le moment s'oppose à la force qui le releve; & si le Vaisseau plie en augmentant son inclinaison, ce moment étant de moins dans celui de la force qui le fait plier, il est de même négatif, & produit, par conséquent, l'esset d'une rélistance. Ainsi, appellant n la hauteur, ou la distance du centre des voiles à l'axe de rotation, nous aurons  $K:u:n:\frac{nu}{K}$ ; expression de la vîtesse latérale de ce même centre; & par conséquent  $\frac{nu}{K fin_2}$ , sera celle de la vitesse suivant la direction du vent. Cette vîtesse doit produire la force latérale des voiles (338.),=  $\frac{1}{2}mA^{2}G\cos(\beta-\Lambda)$  (V fin  $\alpha-u$  fin  $\beta-v\cos(\beta)$ , en substituant  $\frac{nu}{\kappa f_{in}}$  en place de V seul, & saisant auparavant dans la formule u = 0, & v = 0, attendu que ces vîtesses ne peuvent aucunement influer sur celles qu'on considére actuellement dans le Vaisseau. On aura

Fig. 40

donc la force latérale des voiles produite par le balancement du Roulis,  $=\frac{1}{16}mA^2G$  cof(B-F).  $\frac{nu}{K}fin$ ; ou  $=\frac{Qnu}{K}$ , en faifant . . . .  $\frac{1}{16}mA^2G$  cof(B-F)  $\frac{fin}{fin}$  =Q; & le moment fera  $=\frac{Qn^2u}{K}$ : ou , parce que (Tome I, 131.),  $V=\frac{udt}{K}$ , & par conféquent  $u=\frac{KV}{dt}$ , ce moment fera  $=\frac{Qn^2V}{dt}$ . Ainsi, en mettant à la place de la quantité G, que nous avons ci-devant introduite dans les formules, & qui exprimoit la constante qui multiplioit les résistances du côté, nous n'aurons qu'à substituer maintenant la même quantité, augmentée de  $Qn^2$ : ou si G désigne la même valeur qu'auparavant, nous n'aurons qu'à substituer maintenant la quantité  $G + Qn^2$ , en place de G seul.

(448.) Si l'on substitue dans la valeur de  $Q = \frac{1}{100} M^2 G \cos \left(\beta - \frac{1}{100}\right) \frac{\sin \alpha}{\sin \gamma}$ , les valeurs trouvées (352.), scavoir,  $A^2 = 23050$ ,  $G = \frac{96}{100}$ ,  $\beta = 40^\circ$ ,  $\delta = 8^\circ$  20',  $\alpha = 25^\circ$ , on trouvera, à fort peu près,  $Q = 270^\circ \frac{1}{100}$ . Multipliant cette quantité par (282.),  $n^2 = 70^\circ \frac{1}{100}$ , on aura  $Qn^2 = 1346181 \cdot m$ , à quoi ajoutant  $G = 554707 \cdot m$ , la somme sera 1900888. m; c'est la quantité qu'il faut substituer en place de  $554707 \cdot m$  seul, dans le calcul de la durée du balancement du Roulis. Cette substitution donnera la durée du Roulis de  $\frac{1}{100}$  de seconde plus longue; de sorte qu'au lieu de  $2^m \frac{76}{100} + \frac{1}{100}$ , que nous avons trouvé ci-dessus, on aura, en supposant toutes les voiles déployées, & que le Vaisseau navigue à la bouline, on aura, dis-je, cette durée de  $2^m \frac{76}{100} + \frac{1}{100} + \frac{1}{100} = 2^m \frac{90}{100}$ . Cette augmentation de  $\frac{1}{100}$  de seconde est une quantité fort petite; mais cependant elle devient sensible dans la pratique de la mer: car on apperçoit clairement de la différence dans les Roulis lorsqu'on serre les voiles.

dans lequel s'acheve le Roulis, il est d'autres particularités dont l'influence est beaucoup plus considérable, & auxquelles il est essentiel d'avoir égard; car cette connoissance ne peut résulter complettement de la formule seule que nous avons trouvée pour la valeur de la vitesse angulaire. La durée du balancement doit aussi dépendre beaucoup du temps que la lame emploie à passer sous le Vaisseau, & ce temps ne peut éprouver aucune altération de la valeur plus ou moins grande que pourroient avoir les moments d'inertie S, ni de la valeur d'aucune des autres quantités qui entrent dans la formule donnée (430.). La vîtesse de la lame a été trouvée (Tome I, Art. 816.),

— (4-1-6) 20, b exprimant la moitié de l'amplitude de la lame, a sa hauteur totale, & c la demi-circonsérence du cercle dont le rayon est l'unité. Si dans une seconde elle parcourt l'espace exprimé par

EXAMEN MARITIME, Liv. IV. Chap. V. 280 cette quantité, elle parcourra la moitié b de son amplitude dans c(a+b) fecondes; c'est ce temps qui doit s'écouler depuis l'inftant où le Vaisseau commence à s'élever sur la lame, jusqu'à ce que la plus grande élévation de celle-ci se trouve sous le côté du Vaisseau. Mais il est encore nécessaire d'ajouter à ce temps celui que la même lame doit employer de plus, pour parvenir au point où son moment est le plus grand : or ce point se trouve nécessairement entre le côté & le milieu du Vaisseau; car, lorsque la plus grande élévation de la lame arrive au plus fort de la largeur du Vaisseau, elle a encore du chemin à faire pour arriver aux autres points de son côté. Ainsi, supposant que ce point où le moment de la lame est le plus grand, est éloigné du même côté, de la quantité h; nous trouverons qu'il faut le temps  $\frac{hc}{8b}(a+b)^{\frac{c}{2}}$ , pour que le sommet de la lame parcoure cette quantité. Le temps qu'emploîta le Vaisseau à produire son premier balancement causé par la seule impulsion

 $b = a(1 + \frac{1}{2}c)$ , nous aurons aussi  $t = \frac{1}{2}c(2a + \frac{1}{2}ac)^{\frac{1}{2}}(1 + \frac{h}{a(1 + \frac{1}{2}c)})$  (450.) Si l'on fait h = 8TABLE de la durée des Roulis causés

de la lame, sera donc  $\ell = \frac{1}{4}c(a+b)^{\frac{1}{4}}(1+\frac{h}{h})$ ; d'où l'on voit que,

dans l'expression de cette durée, il n'y a que la quantité h qui dépende en partie du Vaisseau; c'est la nature & la grandeur de la lame qui détermine toutes les autres. Si nous saisons (Tome I, Art. 818.)

pour le Vaisseau de 60 canons, de notre exemple, on trouve les valeurs du temps dans lequel ce Vaisseau doit achever son Roulis causé par la seule action de la lame, telles qu'on les voit dans la Table cicontre.

(451.) Les Roulis occafionnés par la lame, durent donc beaucoup, lorsque la lame est presque insensible: ensuite leur durée va en diminuant, à mesure que la lame augmente, jusqu'à ce qu'elle

Hauteurs des Lames en pieds.	Valeurs de t, ou de la durée du Roulis, exprimées en fecondes.
0 ½ · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· · · 5" · · · 3
16 25 36 49	3 100 4 17 4 100 5 100 6 20

ait atteint le minimum, & passé ce terme, elle retourne à augmenter. On trouve ce minimum en dissérenciant la quan ité  $a^{\frac{1}{4}} + \frac{h}{a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)} *$ ; ce

<sup>\*</sup> C'est la valeur de t, (  $A_{ft}$ , 449.), divisée par la quantité constante  $\frac{1}{8}c(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}$ .

qui donnera  $a = \frac{h}{1+\frac{1}{4}c}$ : de sorte que le moindre temps dans lequel les Vaisseaux doivent donner leur Roulis par la cause de la lame. eft  $t = \frac{1}{4} c \left( \frac{2 + \frac{3}{2}c}{1 + \frac{1}{2}c} \right)^{\frac{3}{2}} h^{\frac{5}{2}}$ 

(1452.) Les lames dont on vient de parler sont celles qui ont déjà pris tout l'accroissement dont elles sont suceptibles relativement au vent qui les a occasionnées. Dans celles qui subsistent après que l'action du vent est cessée, il y a quelque variation, selon le rapport qui a lieu entre leur hauteur & leur amplitude \*; mais si nous négligeons leur hauteur, le temps de la durée du Roulis qui résultera de ces lames, se réduira à  $t = \frac{1}{2}c\left(b^{\frac{1}{2}} + \frac{h}{h^{\frac{1}{2}}}\right)$ . De cette sorte, à la lame de 64 pieds de hauteur il correspond une largeur, ou amplitude b = 64 (1+\frac{1}{2}c) = 163,08, d'où l'on tire  $b^{\frac{1}{2}} = 12,77$ : donc, dans le cas même où cette lame parvient à avoir une trèspetite hauteur, le temps dans lequel le Vaisseau devra achever le balancement de son Roulis par l'action seule de cette lame, sera

 $z = \frac{1}{8} \cdot 3,14 \left( 12,77 + \frac{9}{12,77} \right) = 5^{\prime} \frac{26}{100}, (1).$ 

(453.) Ces temps devroient effectivement être ceux qu'emploiroient les Vaisseaux à faire leurs premiers Roulis; si, d'un autre côté, ceux que nous avons conclus auparavant, & qui font exprimés par  $T = V \frac{S}{KPl}$ , leur étoient égaux; mais ne l'étant pas l'il arrivera nécessairement que les balancements se contrarieront, & se causeront une altération mutuelle, & que le Vaisseau prendra un mouvement moyen, la grandeur du Roulis, ses vitesses & ses moments éprouvant une variation. Si, par exemple, le temps ? durant lequel la lame produit son action, étoit moindre que T, la lame gagneroit sur le côté du Vaisseau, en produisant le même effet que si l'on augmentoit la valeur de K, laquelle quantité diminuera la valeur du temps T, en l'approchant de l'égalité avec t: ainsi, non-seulement la plus grande vîtesse du balancement qui est u = 32 KiP fin a augmentera pareillement, mais aussi les plus grands moments que souffre le corps du Vaisseau. Dans le Vaisseau de 60 canons, cet inconvénient ne peut avoir lieu que lorsque les la-

\* Ces dernieres lames sont celles que les Espagnols appellent Olas de leva, ou Mares de Leva (Tome I, Art. 818.).

<sup>(</sup>a) C'est peut être quelque cas comme celui-ci, qui sit croire à M. Bouguer que la Frégate le Triton saisoit ses Roulis dans 4 secondes . En esset, on voit, d'après ce qu'il dit à la page 332, que, pout saire son expérience, il choisit un temps où la mer étoit peu agitée; c'est-à-dire, où les lames étant devenues régulieres, elles avoient peu de hauteur, & étoient de l'espece de celles dont nous venons de parler-

mes ont 9 pieds de hauteur, ou que leur hauteur est moindre, auquel cas le Vaisseau se trouve sorcé de faire le balancement en moins de 2<sup>n</sup> 300. Lorsque la hauteur des lames est plus grande, le Vaisseau achevera son Roulis avant le passage de la lame.

(454) On peut déjà inférer de tout ce qui vient d'être dit, qu'il y auroit un grand inconvénient d'augmenter les moments dinertie S, dans la seule vue d'augmenter le temps T, dans lequel le Vaisseau acheveroit son Roulis, étant abandonné à luimême. Car outre qu'il n'en résulteroit qu'un très-petit avantage, on augmenteroit excessivement la rapidité du Roulis, sa grandeur, les moments que soussire le corps du Vaisseau, & l'élévation des eaux sur le côté, qui peut être passeroient par-dessus le bord, comme elles y passent quelquesois, ce qui inonde entiérement le Vaisseau. Si, par exemple, le temps T étoit de 5<sup>n</sup>, toutes les lames, depuis 10 pieds de hauteur jusqu'à 36 pieds, seroient trèscapables de produire ces dangereux essets; au lieu que T étant = 2<sup>n</sup> des des lames de moins de 9 pieds qui pourroient les causer, & des lames de cette hauteur ne peuvent produire des dommages bien considérables.

(455.) Pour augmenter la durée du Roulis, il conviendroit mieux de s'attacher à diminuer la quantité K; car quoique l'avantage qui pourroit en résulter ne sût pas grand, la plus grande vitesse du balancement diminueroit au moins, ainsi que les moments que sousser le corps du Vaisseau. Mais cela n'empêcheroit cependant pas que les Roulis n'augmentassent de grandeur, que les lames ne s'élevassent davantage sur le côté, & que le Vaisse seau n'embarquât une très-grande quantité d'eau par-dessus son botd à tandis qu'il est nécessaire, au contraire, d'augmenter K pour

remédier à ces inconvénients.

(456.) On voit, d'après cela, de quelle importance il est de bien approsondir la théorie pour proportionner cette quantité comme il convient. Puisque  $T^1 = \frac{S}{KPl}$ , on aura aussi  $t^2 = \frac{S}{\ell^2 l}$ , en exprimant par  $\zeta$  la quantité correspondante à K; quantité qu'il faudra déterminer pour le Vaisseau, asin que ses oscillations soient isochrones avec celles de la lame. On aura donc  $\frac{S}{Pl} = T^2K = t^2\zeta$ , & par conséquent  $\zeta = \frac{T^2K}{\ell^2}$ . Donc le moment de la puissance qui agit sur le Vaisseau avec l'effort de la lame  $\frac{T^2KP \sin \Delta}{\ell^2}$ , tandis que celui que produit le Vaisseau seul est  $\frac{T^2KP \sin \Delta}{\ell^2}$ , tandis que celui que produit le Vaisseau seul est  $\frac{T^2KP \sin \Delta}{\ell^2}$ , ces deux

moments operent chacun en particulier, comme s'ils avoient à vaincre des moments d'inertie égaux : on aura donc le vrai moment réfultant =  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2}\right)KP$  fin  $\Delta$ 

(457.) La quantité  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^4}\right)K$  sera donc celle qui aura réellement lieu dans le Roulis, au lieu de la quantité K qui auparavant étoit supposée y influer seule. Ainsi, en nommant  $\Theta$  le vrai temps dans lequel le Vaisseau achevera son Roulis, nous aurons  $\Theta$ 

 $V_{\frac{2l^2S}{(2^2+l^2)KPl}} = V_{\frac{2}{x^2+l^2}Kl}^{\frac{2}{x^2}+l^2} **$ 

(458.) Ce que nous venons de voir confirme déjà une partie de ce que nous avons avancé ci-dellus; car on voit non seulement que le temps o prend une valeur moyenne entre T & t, mais encore que la variation de cette valeur, qui résulte de l'augmentation de S, ou de x, & de la diminution de K, est fort peu considérable. Supposant x = 15,  $K = 9\frac{1}{6}$ , t = 3, &  $l = 3\frac{1}{4}$ ; on aura  $T = \sqrt{\frac{x^2}{Kl}} = \frac{1}{4}$  $2^{\frac{n}{4}}$ , &  $\Theta = 2^{\frac{n}{4}}$ . Supposant ensuite x = 21, on aura  $\Theta = 3^{\frac{n}{4}}$ ; faisant ensuite K = 6, on aura  $\Theta = 3'' \frac{18}{100}$ ; d'où l'on voit que la durée du Roulis n'est point de 3", ni de 2" 1, mais de 2' 5, qui est une durée moyenne. On voir en méme temps qu'en augmentant x de 6 pieds. O n'a augmenté que de 1º de seconde; ce qui répond à peu près  $\frac{7^{\frac{7}{2}}}{100}$  de seconde par pied : & qu'en diminuant K de 3 pieds, ou en la réduisant à ses deux tiers, O a seulement augmenté de 10 de feconde. Toutes ces quantités sont, comme on le voit, très-peu considérables, & méritent très-peu d'attention, eu égard aux inconvénients dans lesquels on tombe en cherchant à les obtenir.

(459) Ce qui se présente d'abord à l'esprit, est la grandeur du Roulis; car cette grandeur augmente à mesure que x augmente, & que K diminue. L'inclinaison du Vaisseau du côté sous le vent est la mesure, ou la juste grandeur du Roulis, considéré comme provenant de la plus ou moins grande essicacité, ou du moment de la lame. Prenons donc  $\delta$  pour exprimer cette inclinaison, nous aurons KP sin  $\delta = \left(\frac{T^2 + t^2}{2t^2}\right) KP$  sin  $\Delta$ ; ce qui donne sin  $\delta = \ldots$   $\left(\frac{T^2 + t^2}{2t^2}\right) \sin \Delta = \left(\frac{T^2 + t^2}{2t^2Kl}\right) \sin \Delta$ . On voit, par cette formule, qu'à mesure que x augmente, ou que K diminue, l'inclinaison  $\delta$  doit

<sup>\*</sup> C'est la moitié de la fomme des deux.

<sup>\*\*</sup>  $C_{ar} T^{2} = \frac{S}{K^{Pl}}$ : or  $S = x^{2}P_{r}(431.)$ ; donc  $T^{2} = \frac{x^{2}}{Kl}$ . Subflituant ces valeurs de  $T^{2}$  & de S dans celle de  $\Theta$ , on aura l'expression que donne l'Auteur.

Tomb II.

augmenter. Ainsi, en supposant, comme ci-devant, x=1, K=9, t=3, & l=3; on aura  $sin N = \frac{874}{949} sin \Delta$ ; & en saisant x=21  $sin N = \frac{1258}{949} sin \Delta$ ; c'est-à-dire que sin est plus grand des deux cinquiemes qu'il n'étoit dans le premier cas; quantité qui, comme on le voit, est très-considérable. Pareillement, en saisant  $sin N = \frac{712}{624} sin \Delta$ ; c'est-à-dire que sin N est d'un cinquieme plus grand qu'il n'étoit dans la premiere supposition. On voit que toutes ces quantités sont très-grandes, relativement au peu d'avantage qu'on peut gagner du côté du temps.

(460.) De même que, pour avoir la véritable expression du temps, nous avons substitué la quantité  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2}\right)K$  à la place de K seul, nous devons saire la même substitution dans l'expression de la plus grande vîtesse, qui (436.) est =  $\frac{32K^2P \sin \Delta}{G}$ , asin d'obtenir la véritable expression de cette vîtesse; en conséquence, la plus grande vîtesse fera =  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2}\right)^2 \frac{32K^2P \sin \Delta}{G} = \left(\frac{x^2+t^2Kl}{2t^2l}\right)^2 \frac{32P \sin \Delta}{G}$ . On voit, par cette formule, que la plus grande vîtesse dans le Roulis devient plus grande à mesure que x ou S devient plus grande; & pareillement qu'elle devient encore d'autant plus grande, à mesure que K augmente: de forte qu'il convient de diminuer K, pour diminuer la

vîtesse du Roulis, mais toutesois sans augmenter x ou S.

(461.) Nous nous sommes, comme on le voit, beaucoup étendus sur la théorie du temps, de la grandeur & de la vitesse des balancements du Roulis; mais ce ne sont pas les points les plus intéressants pour les Marins. Le Roulis est une action préjudiciable, & ses grands inconvénients sont les actions, ou moments, excessifs que peuvent en souffrir toutes les parties du Vaisseau, & notamment la mâture, ce qui peut occasionner la perte des mâts, & même la perte entiere du Vaisseau; ce sont aussi les grandes élévations des eaux sur le côté, lesquelles inondent le Vaisseau. Pourvu qu'on puisse remédier à ces inconvénients, il importe peu de quelle façon le reste se trouve; & si les Auteurs les plus célebres ont seulement porté leur attention sur les moyens de diminuer le temps du Roulis, ce n'a été que parce qu'ils étoient persuadés que tous les autres avantages dépendoient de cette diminution. Les moments que souffrent les mâts sont (441.),  $\frac{S'K^2P fin \Delta}{S}$ ; en substituant dans cette expression  $\left(\frac{T^{2}+r^{2}}{2t^{2}}\right)K$ , en place de K seul, elle deviendra  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2T}\right)^2 \frac{S'K^2P}{S} \frac{fin\Delta}{S} = \left(\frac{T^2+t^2}{2t^2}\right)^2 \frac{S'K}{t} \frac{fin\Delta}{t} *$ . Cette expression

<sup>\*</sup> Car (431.),  $I^2 = \frac{x^2}{Kt}$ ; ce qui donne  $x^2 = T^2Kt$ , & par conséquent  $S = x^2P = T^2KPt$ ,

prend une valeur infinie, si T est infini, & elle la prend également. si T=0. Il y a donc une valeur de T telle que la mâture éprouvera la moindre action qu'il est possible, & cette valeur se détermine en égalant à zéro la différencielle de la quantité  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2T}\right)^2$ ; c'est-à-dire qu'on la tirera de l'équation  $dT - \frac{v_d T}{T} = 0$ , laquelle donne T=t pour le cas où les mâts éprouvent la moindre action. Ainsi, pour que les mâts aient à souffrir le moins qu'il est possible, le Vaisseau doit être isochrone à la lame; c'est-à-dire que les Roulis qu'il donneroit par lui-même doivent se faire dans le même temps que ceux que la lame produiroit, lesquels sont exprimés dans la Table de l'Art. 450. Toute autre valeur qu'on donneroit à T, moindre, ou plus grande, produiroit de plus grands moments dans la mâture. Si T est plus grand que t, la durée du Roulis sera plus. grande; mais la plus grande vîtesse augmentera en même temps & c'est de cette vîtesse que dépend principalement l'action que supportent les mâts; & si T est moindre que t, la vitesse & la grandeur du balancement diminuent, mais le temps augmente.

(462.) On voit, d'après ce que nous venons d'exposer, qu'il nous reste à trouver la valeur la plus avantageuse de S. Or, cette détermination est maintenant très-facile; car T devant être-égal à t, & ayant  $T = \sqrt{\frac{S}{RPl}}$ , nous aurons  $t = \frac{S}{RPl}$ , ou  $S = t^2 KPl$ ,

&  $x = tK^{\frac{1}{2}}$ ; c'est la valeur de S, ou de x, qui sera que les mâts travailleront le moins qu'il est possible. Mais la valeur de t est indéterminée, chaque lame produisant une valeur différente; par conséquent, pour obtenir cet avantage, il seroit nécessaire de saire varier la valeur de S ou de x, en les augmentant dans les grandes lames, & en les diminuant dans les petites, ce qu'il n'est pas possibles d'exécuter dans la pratique de la mer.

(463.) Cependant, si l'on ne peut obtenir tout l'avantage qu'ons se propose, on peut prendre un milieu entre ces valeurs, qui ne soit pas très-éloigné de procurer le plus grand avantage; car les petites lames ne produisant que peu, ou même point, de préjudice, on peut négliger d'y avoir égard, & porter uniquement son attention sur celles dont la hauteur & la vîtesse commencent déjà à être dangereuses, en menaçant la mâture, & prendre un temps moyen, ou une valeur moyenne de t entre celles-ci & les plus grandes. Supposons que les premieres soient les lames de 9 pieds de hauteur,

& les dernieres celles de 36 ou 40 pieds; la valeur moyenne de te fera alors = 4". D'après cela, on aura  $S = x^2P = 16 \ KPl$ ; ce qui donne x = 22, en substituant, pour le Vaisseau de 60 canons,  $K = 9\frac{1}{10}$ , &  $l = 3\frac{1}{4}$ . Or cette valeur de x est impossible, à moins qu'on ne surcharge de poids la mâture, & sur-tout les vergues, ce qui l'exposeroit aux plus grands dangers, & auroit les suites les plus fâcheuses. Car le Vaisseau de 60 canons ayant seulement 42 pieds dans sa plus grande largeur, la moitié de cette largeur n'est que de 21 pieds; ainsi il n'est pas possible de donner à x la valeur ci-dessus. Mais on doit toujours conclure de ceci que, dans ce Vaisseau, plus on pourra séparer les poids du centre de gravité, sans toutesois trop préjudicier aux parties qui doivent les supporter, plus le travail de la mâture sera diminué; ainsi, cet arrangement sera le plus approprié à la mâture.

l'expression  $(\frac{T^1+t^2}{2t^2T})^2 \frac{S'K\sin\Delta}{t}$ , que nous avons regardé K comme constante, & que nous avons seulement sait varier la quantité  $T=\sqrt{\frac{S}{KPl}}=\sqrt{\frac{x^2}{Kl}}$ ; c'est-à-dire que la seule quantité S ou x a été considérée comme variable: & c'est d'après cette supposition qu'on a trouvé la valeur avantageuse qui correspond à ces quantités, en tant qu'il s'agit de rendre l'action de la mâture la moindre qu'il est possible. Pour trouver celle qu'on doit donner à K, pour concourir au même effet, il n'y a qu'à introduire dans l'expression la valeur de  $T=\sqrt{\frac{x^2}{Kl}}$ , & elle se réduit à  $(x^2+t^2Kl)^2\frac{S'\sin\Delta}{4t^2x^2l^2}$ : d'où l'on voit que plus la valeur de K sera grande, plus l'essort que

la mâture aura à supporter sera grand.

(465.) Ceci annonce que nous devrions donner à K la moindre valeur possible: mais l'élévation des eaux sur le côté du Vaisseau, les inondations & les dangers qui s'ensuivent, nous donnent une indication contraire. Le moment de la puissance qui agit sur le Vaisseau dans l'effort de la lame est (456.),  $=\frac{T^{2}KP \sin \Delta}{L^{2}}$ , & ce seroit avec ce moment que le Vaisseau agiroit par lui-même, en supposant que le corps dudit Vaisseau varie dans la raison de K à  $\frac{T^{2}K}{L^{2}}$ , & que sin  $\Delta$  demeure constant. Mais, comme le corps du Vaisseau ne varie point, cette action de la lame dépendra de l'augmentation ou de la diminution de  $\sin \Delta$ ; de sorte qu'en supposant l'inclinaison  $= \theta$ , nous aurons  $=\frac{T^{2}KP\sin \Delta}{L^{2}}$  de sorte qu'en supposant l'inclinaison  $= \theta$ , nous aurons  $=\frac{T^{2}KP\sin \Delta}{L^{2}}$   $=KP\sin \theta$ , ou  $\sin \theta =\frac{T^{2}}{L^{2}}\sin \Delta$ ; c'est-à-dire que

les sinus des inclinaisons, ou les hauteurs de l'eau sur le côté du Vaisseau, seront comme les quarrés des temps dans lesquels s'accomplissent les balancements du Roulis: mais ce temps a été trouvé (457.),  $= \left(\frac{2t^2S}{(T^2+t^2)KPl}\right)^{\frac{1}{4}}; \text{ donc les hauteurs des eaux sur le côté du Vaisseau, seront comme } \frac{t^2S}{(T^2+t^2)KPl} = \frac{t^2T^2}{T^2+t^2} = \frac{t^2T^2}{x^2+t^2Kl}; \text{ d'où l'on voit que plus la valeur de } K \text{ sera petite, plus l'élévation de l'eau sur le côté du Vaisseau sera grande. Si l'on suppose donc que a représente cette hauteur, nous aurons <math>\alpha = \frac{nt^2T^2}{T^2+t^2}, n$  exprimant une constante. Mais, dans le cas où l'on suppose le Vaisseau arrêté, & sans aucun mouvement, on doit avoir  $\alpha = a$ , hauteur totale de la lame, &  $T = \infty$ : donc, dans ce cas, nous aurons  $\alpha = a = nt^2$ ; & si l'on substitue dans cette équation la valeur de  $t^2$ , qui est  $\frac{1}{64}c^2(a+b)(1+\frac{h}{b})$ , on aura  $a = \frac{nc^2}{64}(a+b)(1+\frac{h}{b})^2$ ; d'où l'on tire  $n = \frac{64a}{c^2(a+b)(1+\frac{h}{b})^2}$ . Mais, comme l'objet de notre recherche n'est

pas d'avoir la hauteur de la lame au point où le Roulis est achevé, mais sur le côté du Vaisseau; & que dans ce cas, la quantité h=0, on aura  $n=\frac{64a}{c^2(a+b)}$ ; & cette valeur de n étant substituée dans celle de  $\alpha$ , donnera  $\alpha=\frac{64a}{c^2(a+b)(l^2+t^2)}$ . Il faut observer que, dans cette formule, t ne doit plus exprimer le temps dans lequel le Vaisseau acheve son Roulis, attendu qu'on a supposé h=0, mais celui dans lequel la lame parcourt la moitié b de son amplitude: ainsi, il vaut mieux, pour éviter toute confusion & toute méprise, exprimer ce dernier temps par t', & l'on aura  $\alpha=\frac{64at'^2T^2}{c^2(a+b)(T^2+t'^2)}=\frac{64at'^2T^2}{c^2(a+b)(x^2+t'^2KI)}$ ; & en substituant la valeur de  $t'^2$ , qui (449.) est  $=\frac{1}{64}c^2(a+b)$ , on aura  $\alpha=\frac{T^2a}{T^2+\frac{1}{16}c^2(a+b)}=\frac{1}{26a}c^2(a+b)$ . Ensin, si nous supposons, pour les lames qui ont pris tout l'accroissement dont elles sont susceptibles à l'égard du vent qui les a produites, b=a ( $1+\frac{1}{4}c$ ) (449 & 452.), l'on aura, pour ces lames,  $\alpha=\frac{x^2a}{T^2+\frac{1}{16}c^2a(2+\frac{1}{16}c)}=\frac{x^2+\frac{1}{16}c^2Kla(2+\frac{1}{16}c)}{x^2+\frac{1}{16}c^2a(2+\frac{1}{16}c)}=\frac{x^2+\frac{1}{16}c^2Kla(2+\frac{1}{16}c)}{x^2+\frac{1}{16}c^2a(2+\frac{1}{16}c)}=\frac{x^2+\frac{1}{16}c^2Kla(2+\frac{1}{16}c)}{x^2+\frac{1}{16}c^2a(2+\frac{1}{16}c)}$ , ou, à peu près,  $\alpha=\frac{x^2a}{x^2+\frac{1}{16}c^2}$ 

(466.) Les élévations de l'eau sur le côté du Vaisseau ne sont donc pas les plus grandes possibles, seulement lorsque la hauteur K du métacentre au-dessus du centre de gravité est la moindre qu'il est possible; mais ces élévations croissent aussi à proportion que x, ou les moments d'iner-

288 EXAMEN MARITIME, Liv IV, Chap. V. tie S du Vaisseau deviennent plus grands: en un mot, ces élévations sont comme les quarrés des temps de la durée du Roulis. Ainsi, dans le Vaisseau de 60 canons, supposant x = 15,  $K = 9\frac{1}{15}$ , & la hauteur a de la lame = 36, on trouvera  $a = \frac{15 \cdot 15 \cdot 36}{15 \cdot 15 \cdot 36} = \frac{15 \cdot 15 \cdot 36}{15 \cdot 15 \cdot 36}$ 

12 pieds  $\frac{1}{2}$ ; & si l'on suppose x = 2t, il en résultera  $\alpha = 18\frac{1}{16}$ 

De même, en supposant K=6, on trouvers  $\alpha=16$ .

(467.) On doit ajouter à ces élévations la dénivellation, ou les hauteurs auxquelles la lame s'élevera de plus, en vertu de la vîtesse avec laquelle elle choquera le Vaisseau, laquelle hauteur est ( Tome I, Art.  $(594.) = \frac{u^2}{64}$ , u exprimant la vitesse de la lame, qui, comme nous Plavons dit (449) est fournie par l'équation  $u = \frac{8b}{(a+b)^{\frac{1}{4}}c}$ . Ainsi, cette hauteur sera  $\frac{u^2}{64} = \frac{b^4}{(a+b)c^2} = \frac{(1+\frac{1}{4}c)^4a}{(2+\frac{1}{4}c)c^2}$ , ou, à peu près,  $= \frac{7}{16}a$ ; d'où l'on voit que la hauteur de la lame étant de 36 pieds, comme nous l'avons supposée ci-dessus, ce qu'on doit ajouter aux élévations précédentes, sera 3.36 pieds = 6 pieds 3 : par conséquent ces élévations seront de 19 4, 25 4, & 22 1. Mais il faut observer que ces élévations. n'ont lieu que pour le cas seul où la lame choque le côté du Vaisseau dans une direction qui lui est exactement perpendiculaire; & c'est pour cette raison qu'il est si dangereux qu'elle tombe ainsi perpendiculairement, & qu'il n'en est pas de même quand elle frappe un peu obliquement, comme lorsqu'on va à la bouline. Dans ce dernier cas, u' est moindre dans la raison de 5 à 4; ainsi, la hauteur qu'on doit ajouter se réduira à 5 pieds ; & en conséquence, les élévations ci-dessus deviendront 17 2, 23 1, & 21 7. Mais cette correction n'est pas la seule, ni même la plus considérable qu'on doive appliquer à ces élévations. Le Vaisseau ne reçoit pas la lame comme le feroit un rocher; il cede à son impulsion, en prenant même une partie de sa vitesse, & nous devons compter la vitesse u diminuée de toute cette partie qu'il reçoit. Cette quantité dont u est diminuée, peut être plus ou moins grande, suivant que l'est la résissance du côté; mais, en supposant que u se réduise aux 7, nous devrons diminuer u2 dans la raison de 9 à 4 : ainsi, les 5 pieds ; qu'on a trouvés ci-dessus, se réduiront à 2 pieds ?, & les élévations à 15 ½, 21 ; . & 19 pieds. (468.) On voit déjà clairement, d'après ce que nous venons de dire, que le Vaisseau n'étant élevé dans son milieu que de 16 it 17 pieds, il n'y a que le premier cas, dans lequel nous avons supposé x = 15, & K = 9; qui soit admissible; dans les deux autres où l'on a fait x = 21, ou K = 6, l'eau passera par-dessus le bord, & inondera le Vaisseau. Ainst, il faut renoncer à l'avantage qui en résulteroit, ou à obtenir que la mâture éprouve la moindre action; ce qui demande que x = 22, (463.) Résumant donc tout ce que nous venons de dire, on verra que pour diminuer l'élévation des eaux, il saut que T soit le plus petit qu'il est possible, & tout au plus de 3 secondes; & que tout ce qu'on peut faire à l'avantage de la mâture, est de saire ensorte que T = t, &, dans les grandes lames, t parvient jusqu'à être de 5 secondes.

(469.) Dans les petits Bâtiments, il est nécessaire que  $T^2$  soit moindre à proportion, pour qu'ils ne se remplissent pas d'eau. Car la hauteur du bord de ces Bâtiments étant à peu près comme les dimensions linéaires de leurs carenes, il faut que la quantité  $\alpha =$ 

$$\frac{T^{2}a}{T^{2} + \frac{1}{64}c^{2}(a+b)} = \frac{T^{2}a}{\frac{c^{2}}{64}(a+b)} \left(1 - \frac{T^{2}}{\frac{c^{4}}{64}(a+b)} + \frac{T^{4}}{\frac{c^{4}}{64}(a+b)^{6}} - &c.\right)$$

foit aussi proportionnelle à ces dimensions. Or, cette expression fait voir, qu'en saisant  $T^2$  dans la raison des dimensions linéaires, la valeur de  $\alpha$  croît dans une moindre raison que celle de ces dimensions; & que, par conséquent, elle est plus grande dans les petits Bâtiments, à proportion que dans les grands. Prenons, par exemple, une Frégate en tout semblable au Vaisseau de 60 canons, mais, dont les dimensions soient la moitié de celles du Vaisseau; nous aurons, pour cette Frégate (466),  $\alpha = 1000$ 

$$\frac{z^{4}a}{x^{2} + \frac{247}{192} Ka} = \frac{\frac{15}{2} \cdot \frac{15}{2} \cdot \frac{15}{2} \cdot \frac{247}{192} \cdot \frac{9\frac{1}{3}}{2} \cdot a}{\frac{25}{2} \cdot \frac{15}{2} + \frac{247}{192} \cdot \frac{9\frac{1}{3}}{2} \cdot a} = \frac{15 \cdot 15 \cdot a}{15 \cdot 15 + \frac{247}{192} \cdot 9\frac{1}{8} \cdot 2a}; & \text{en fai-}$$

fant a = 36,  $a = \frac{25.36}{25 + \frac{247}{192} \cdot 9\frac{1}{8} \cdot 8} = 7$  pieds  $\frac{67}{119}$ ; ce qui fait

r pied  $\frac{37}{119}$  de plus que la moitié de 12 pieds  $\frac{4}{3}$ , qu'on a trouvés pour le Vaisseau de 60 canons (466.). De cette sorte, en ajoutant aux 7 pieds  $\frac{67}{119}$ , les 3 pieds qu'on a trouvés pour la dénivellation, la hauteur à laquelle l'eau s'élevera sur le bord de la Frégate, sera de 10 pieds  $\frac{67}{119}$ . Mais l'élévation de son bord est seulement de 8 pieds ou 8 pieds  $\frac{67}{119}$ ; donc l'eau passera par-dessus, tandis que cet accident n'arrivera pas au Vaisseau construit proportionnellement. Il est donc nécessaire de diminuer la valeur de  $T^2$  dans la Frégate.

(470.) Si on vouloit que l'eau ne s'élevât sur le bord de la Frégate que proportionnellement à ce qu'elle s'éleve sur le bord du Vaisseau: alors, en nommant r, pour un instant, le temps dans lequel la Frégate achevera une oscillation, & n, le rapport entre

les dimensions linéaires du Vaisseau & celles de la Frégate, on auroit cette proportion  $\frac{T^*a}{T^* + \frac{c^*(a+b)}{64}} + 3 : \frac{t^*a}{t^* + \frac{c^*(a+b)}{64}} + 3 : \frac{t^*a}{t^* + \frac{c^*(a+b)}{64}} + 3 : n:1;$  ce qui donne la valeur de  $t^2 = \dots$  Faisant maintenant n=2;  $\frac{t^*a}{t^*a} (a+b) \left( \frac{T^*a}{T^* + \frac{1}{64}} c^*(a+b) - 3(n-1) \right)$  Faisant maintenant n=2;  $\frac{T^*a}{T^* + \frac{1}{64}} c^*(a+b)$ 

parce qu'on suppose les dimensions linéaires du Vaisseau doubles de celles de la Frégate; & substituant les autres valeurs trouvées,

on aura  $t^2 = \frac{36 \cdot tI}{20} (12\frac{1}{4} - 3)$  on aura  $t^2 = \frac{20}{7^2 + 3 - 12\frac{1}{4}} = 3$ , à fort peu près; au lieu que, selon la proportionnalité avec le Vaisseau, il devoit être =  $4\frac{9}{16}$ . Substituant, en conséquence,  $3 = T^2$ , & a = 36, dans l'équation  $a = \frac{T^2a}{T^2 + \frac{1}{64}e^2(a+b)}$ , on trouve  $a = \frac{3 \cdot 36}{3 + \frac{11 \cdot 36}{20}} = 4\frac{14}{13}$ ;

&t en ajoutant à cette quantité les 3 pieds de dénivellation, on aura seulement 7 pieds  $\frac{14}{19}$  pour la hauteur totale à laquelle l'eau s'élevera. Cette même valeur de  $T^2$  étant substituée dans  $T^2 = \frac{x^2}{K^2}$ , avec celle de  $x = \frac{15}{2}$ , & celle de  $l = 3\frac{1}{4}$ , on aura  $3 = \frac{15 \cdot 15}{4 \cdot 15 \cdot 15}$ , d'où l'on tire  $K = \frac{15 \cdot 15}{12 \cdot 3\frac{1}{4}} = 5$  pieds  $\frac{10}{12}$ ; c'est la valeur que doit avoir K, au lieu de  $4\frac{9}{16}$ , pour que la lame de 36

pieds ne passe par-dessus la Frégate.

(471.) Nous avons trouvé (172.),  $K = 7 \frac{1}{4}$ ; pour la Frégate de 22 canons, avec 31 pieds ; de largeur; & cette valeur substituée dans les équations, donne l'élévation de l'eau sur le bord de la Frégate de 14 pieds, avec la lame de 36 pieds de hauteur, tandis que cette Frégate n'a que 11 pieds de bord. Mais si l'eau doit surmonter de 3 pieds le bord de cette Frégate, dont les extrêmités de poupe & de proue sont fort rensiées, & fort pleines; que ne doit-il pas arriver aux Frégates que construisent quelques Ingénieurs modernes, d'après les préceptes des Géométres qui ont écrit sur cette matiere, mais sans avoir égard à toutes ces circonstances? Le bord de ces Frégates a seulement 9 pieds & de hauteur; elles ont, en outre, les extrêmités très-sines & très-taillées; & par conséquent K doit avoir une moindre valeur. Il doit donc passer ; pieds, ou plus, d'eau par-dessus ces Frégates, lorsque la lame est telle qu'on vient de la supposer: & par conséquent, dans de semblables circonstances, il est impossible que ces Bâtiments puissent se maintenir contre la mer; ils doivent se dérober à sa surcur en arrivant, asin qu'en diminuant la vîtesse avec laquelle elle les choque, les trois pieds de la dénivellation se trouvent détruits pour la plus grande partie. Mais, outre que cette diminution ne seroit pas sussissante, cer expédient n'est pas toujours praticable, on ne peut pas arriver dans tous les cas. Etant engagé sur une côte dont on est obligé de s'élever, on est forcé de chercher à se maintenir contre la grande impétuosité des lames; & dans un cas semblable, des Bâtiments construits d'après ces principes, sont exposés aux plus grands dangers. Lorsqu'on veut diminuer la hauteur des eaux, il est nécessaire d'augmenter la valeur de K, comme nous l'avons vu, sans quoi les Navires seront toujours exposés aux inconvénients dont on vient de parler (a); c'est cependant tout le

contraire de ce que pratiquent ces Constructeurs.

(472.) Outre ce que nous avons dit, il nous reste encore à considérer le troisieme Roulis que donne le Vaisseau, lequel mérite bien d'être remarqué. Si celui-ci ne s'effectuoit qu'en vertu du second, ou s'il étoit le résultat de la chûte du Vaisseau du côté du vent, il de vroit être moindre; mais il peut s'y joindre l'action d'une nouvelle lame, & cette lame peut par hasard communiquer son effet, à l'instant même où le Vaisseau commence à faire effort pour se relever, en vertu de sa stabilité. Dans ce cas, deux puissances presque égales se réunissent, & par conséquent la rapidité du Roulis, sa grandeur, & les moments qu'éprouvent le corps du Vaisseau & la mâture, seront presque doubles. Il est vrai qu'en prenant les choses dans leur état ordinaire, on ne verra que rarement cette circonstance avoir lieu; mais comme elle n'est pas impossible, il est nécessaire, lorsqu'elle arrive, que le Vaisseau se trouve disposé de la maniere la plus avantageuse, pour qu'il puisse resister sans avaries à une action aussi violente & aussi subite.

en rien du Roulis. Dans le Tangage, on a  $K = 117\frac{1}{2}$ , (159.),

<sup>(</sup>a) S'il étoit certain, comme le dit M. Bouguer (Traité du Navire, page 332.), que la Frégate le Triton fit les balancements de ses Roulis en  $4^{\prime\prime}\frac{1}{2}$ , on auroit  $=\frac{20 a}{20+\frac{11}{20a}a}$ 

<sup>&</sup>amp; en substituant a=36, on auroit =  $\frac{5.36}{5+\frac{11}{30}.9}$ , ou à peu près, a=18. Ajoutant à cette quantité

les 3 pieds de la dénivellation, on auroit en tout 21 pieds pour la hauteur à laquelle l'eau s'éleveroit fur le côté du Triton; tandis que le bord de cette Frégate n'avoit que 8 à 9 pieds de hauteur.
Il passeroit donc 12 pieds d'eau par-dessus or, c'est ce qui réellement n'a pu arriver, parce qu'il
eût été impossible que ce Bâtiment naviguât. Une lame seulement de 12 pieds de hauteur éleveroit
l'eau de 10 pieds \( \frac{1}{2} \) sur son bord; & avec l'abaissement qu'elle avoit, l'eau auroit passé par-dessus.

G = 7851843.m, (240.), & la valeur de x, ou de la distance de l'axe de rotation au point où l'on conçoit comme réunies toutes les parties du corps du Vaisseau & de sa charge, peut être supposée = 50. D'après cela, l'expression du temps dans lequel le Vaisseau exécutera par lui-même le balancement du Tangage, sera  $T = \frac{(7851843)^3}{(7851843)^3}$ 

 $\left(\frac{50.50}{117\frac{1}{2}\cdot3\frac{1}{4}} + \frac{(7851842)^{\circ}}{64(117\frac{1}{4})^{\circ}\cdot3\frac{1}{4}(68650)^{\circ}} + \left(\left(\frac{50.50}{117\frac{1}{2}\cdot3\frac{1}{4}} + \frac{(7851843)^{\circ}}{64(117\frac{1}{4})^{\circ}\cdot3\frac{1}{4}(68650)^{\circ}}\right)^{2} - \left(\frac{50.50}{117\frac{1}{4}\cdot3\frac{1}{4}}\right)^{2}\right)^{\frac{1}{4}}\right)^{\frac{1}{4}}$ laquelle se réduit, à peu près, à  $T = 2\frac{56}{100} + \frac{20}{100}$ , la fraction

résultant de la valeur de G: d'où l'on voit le peu d'effet que produit cette résistance, qui est cependant énorme, relativement à la valeur si fort augmentée de K = 117 +. Ainsi, l'on doit inférer de là que l'effet résultant de l'action des voiles, est encore beaucoup moindre, &

qu'il est effectivement négligeable.

(474) Il paroit que nous devrions conclure de là que l'effet du Tangage ne peut être différent de celui du Roulis dans le Vaisseau de 60 canons, puisque le temps qu'on trouve pour la durée de ce balancement, est presque le même; mais nous avons ici une cause de plus à considérer, qui est la vîtesse du Vaisseau laquelle le fait aller audevant de la lame, & il la choque avec la vîtesse relative, qui est la somme des vîtesses du Vaisseau & de la lame. La vîtesse de la lame est (449.), =  $\frac{8b}{(a+b)^{\frac{1}{2}}c}$ ; &, si nous substituons  $b = a(1+\frac{1}{2}c)$ , comme nous l'avons sait (449.), elle sera =  $\frac{8a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)}{c(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}$ ; ainsi , la

vitesse avec laquelle la proue choque la lame =  $\frac{8a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)\omega f}{c(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}} + u$ , en exprimant par u la vitesse directe du Vaisseau, & par e, l'angle sous lequel la direction de la lame coupe celle du Vaisseau. Cette quantité sera donc à 1° comme b=a ( $1+\frac{1}{2}c$ ) est à t'=

 $\frac{ac(1+\frac{1}{2}c)(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}{8a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)cof(1+cu)(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}; c'est l'expression du temps dans lequel la$ 

moitié de la lame passera sous la proue du Vaisseau.

(475.) Pour trouver la valeur de t, ou du temps dans lequel le Vaisseau devroit achever son balancement de Tangage par l'action seule de la lame, il n'y a qu'à ajouter au précédent le temps dans lequel la même lame parcourra la longueur h. Or ce temps est =

 $\frac{hc(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}{8a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)\varpi f_1 + cu(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}; \text{ nous aurons donc } t = \frac{c(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}(a+\frac{1}{2}ac+h)}{8a^{\frac{1}{2}}(1+\frac{1}{2}c)\varpi f_1 + cu(2+\frac{1}{2}c)^{\frac{1}{2}}}.$ Si, pour le Vaisseau de 60 canons, nous faisons h = 17, a = 9, u = 10, &  $cof \epsilon = \frac{1}{2}$ , il en résultera  $t = 1^{\prime\prime}\frac{59}{100}$ .

(476.) Le temps dans lequel le Vaisseau achevera son balance-

ment de Tangage, sera donc (457.),  $\Theta = \left(\frac{2t^2x^2}{x^2 + t^2Kl}\right)^{\frac{1}{2}}$ , & en substituant (473), x = 50,  $K = 117^{\frac{1}{2}}$ , &  $l = 3^{\frac{1}{4}}$ , on aura  $\Theta = \left(\frac{10000 t^2}{5000 + 764 t^2}\right)^{\frac{1}{2}}$ . On voit, de-là, que plus la valeur de t sera petite, plus le temps dans lequel le Vaisseau achevera son Tangage sera petit: mais la valeur de t est d'autant plus petite, que la vîtesse u du Vaisseau est plus grande; donc plus cette vîtesse sera grande, plus le temps dans lequel il achevera son Tangage sera petit. Si nous substituons la valeur de  $t = 1^{m/12}$ , comme on l'a trouvée (475.), d'après la supposition de a = 9, u = 10, &  $cos = \frac{1}{2}$ , il viendra  $\Theta = 1^{m/12}$  de sorte que le Vaisseau achevera son Tangage de  $\frac{1}{100}$  plus promptement qu'il ne le feroit par lui seul, n'étant soumis à l'action d'aucune puissance étrangere.

(477.) La grandeur  $\Lambda$  du Tangage est telle que (459.),  $\int_{t}^{t} n \Lambda = \left(\frac{x^{2}+t^{2}-Kl}{2t^{2}-Kl}\right) \int_{t}^{t} n \Delta = \left(\frac{T^{2}+t^{2}}{2t^{2}}\right) \int_{t}^{t} n \Delta$ : d'où l'on voit que cette quantité augmente avec excès, seulement par la raison que T seroit beaucoup plus grand que t. Si nous substituons, comme ci dessus, x = 50,  $K = 117 \frac{1}{4}$ , &  $t = 1\frac{59}{100}$ , il en résultera  $\int_{t}^{t} n \Lambda = 1\frac{54}{100} \int_{t}^{t} n \Delta$ : de sorte que la grandeur de ce Tangage sera à celle du Tangage que donneroit le Vaisseau, dans la supposition de T = t,

comme 1 4 est à l'unité, ou comme 46 est à 25.

(478.) La plus grande vîtesse du Tangage est (460), = ...  $\left(\frac{T^2+t^2}{2t^2}\right)^2 \frac{3^2 K^2 P \sin \Delta}{G}$ : donc cette vîtesse sera à celle qui auroit lieu dans la supposition de T=t, comme  $(T^2+t^2)^2$  est à  $(2t^2)^2$ : ou en saisant, comme ci-dessus,  $t=1\frac{59}{100}$ , comme 33 est à 16;

rapport qui est excessivement grand.

(479.) L'action que souffrent les mâts est (461.), = .... ( $\frac{T^2+t^2}{2t^2T}$ )  $\frac{S'K\sin\Delta}{t}$ : & la moindre action a lieu lorsqu'on a T=t. Ceci prouve la nécessité de réduire la valeur de T qu'on a trouvée (462.) par l'équation  $S=t^2KPl$ , ou  $x^2=t^2Kl$ . Faisant, dans cette équation,  $K=117\frac{1}{2}$ , &  $l=3\frac{1}{2}$ , on aura  $x^2=381\frac{7}{4}$ .  $t^2$ , ou  $x=19\frac{14}{100}t$ : de sorte que si nous substituons  $t=1\frac{19}{100}$ , on aura, pour le cas de a=9, & de u=10, x=31 pieds  $\frac{7}{100}$ . Ainsi, pour que le Vaisseau Tangue avec la plus grande douceur, & que la mâture soit le moins satiguée qu'il est possible, il est nécessaire de réduire la valeur de x à moins de ses deux tiers, ou celle de S à la moitié: ce qui est tout le contraire de ce que nous avons trouvé pour le Roulis, parce que pour ce dernier, nous avions trouvé (461.), T < t, & que dans le cas présent,

nous avons, au contraire, T > t. Donc, pour regle générale, on doit tacher de soulager les extrêmités des Vaisseaux, en observant de les charger le moins qu'on pourra, & de rapprocher les fardeaux vers le milieu autant qu'il est possible. En supposant une autre lame & une autre vîtesse, mous trouverions une valeur différente pour t; mais on a pris un cas parmi ceux où l'on est un peu exposé, parce que ce sont en esset ceux que nous devons examiner avec une attention particuliere. Dans les cas où la mer est belle, les balaucements sont sort doux, & s'on ne court point de risques.

(480.) L'action que supporte la mâture est aussi (464.), =  $\left(\frac{x^2 + \iota^2 K l}{x}\right)^2$ . Et comme dans les Vaisseaux semblables, & qui différent seulement par leur longueur, on à x dans le rapport de e, en exprimant la longueur par e; & K est dans le rapport de  $\frac{\iota^2}{P}$ , p exprimant la prosondeur de la carene; il s'ensuit que l'action que

fouffrent les mâts sera, pour ces Vaisseaux, comme  $\left(\frac{e^{n}+e^{n}}{p}\right)^{n}$ , ou comme les quarrés des longueurs; c'est par cette raison qu'il convient de ne pas allonger beaucoup les Vaisseaux, ainsi que le pratiquent beaucoup de Constructeurs, sans autre objet que celui d'augmenter un peu leur marche.

(481.) Pour le plus fouvent, on ne pourra pas réduire x ou S autant qu'il seroit nécessaire; par conséquent, d'après ce qu'on a dit (464.), il seroit bon de diminuer K, pour diminuer également l'action que soussire la mâture, si ce n'étoient les hauteurs excessives auxquelles les eaux s'élevent à la proue; élévations qui sont encore plus grandes que celles qui ont lieu sur le côté, à cause de la vîtesse u. La valeur de ces hauteurs est (465.),  $\alpha = \frac{x^2 4}{x^2 + \frac{1}{193} Ka} = \frac{T^2 + \frac{1}{64} e^{2} a (2 + \frac{1}{2}c)}{T^2 + \frac{1}{64} e^{2} a (2 + \frac{1}{2}c)}$ ; & on y ajoutera la hauteur de la dénivellation, laquelle (467.), est =  $\left(\frac{a^{\frac{1}{2}}(1 + \frac{1}{4}c) \omega s}{c(2 + \frac{1}{4}c)^{\frac{1}{2}}} + \frac{1}{4}u\right)^2$ , à cause que la vîtesse avec laquelle la lame choque la proue (474.), est =  $\frac{8a^{\frac{1}{2}}(1 + \frac{1}{4}c) \omega s}{c(2 + \frac{1}{4}c)^{\frac{1}{4}}} + u$ .

(482.) Ces formules font voir que plus la valeur de K fera petite, plus les élévations des eaux à la proue feront grandes: & la même chose arrivera, plus u ou la vîtesse du Navire sera grande. Pour le Vaisseau de 60 canons, on aura  $\alpha = \frac{762 \, a}{762 + 55 \, a}$ , & la dé-

nivellation =  $(\frac{40}{100}a^{\frac{1}{2}}\cos f + \frac{1}{1}u)^2$ ; mais cette derniere expression varie suivant les cas, ou suivant les valeurs de u & de e. Si nous Supposons, comme dans l'Art. 476, a = 9, cos = 1, & u =10, ce qui revient au cas de naviguer à la bouline, la dénivellation sera = 3 100, & a = 5 100; ainsi, la somme de ces deux quantités est = 9 pieds ; c'est la hauteur à laquelle l'eau montera à la proue. Si la lame choquoit le Vaisseau en repos, ou fixé. comme quand it est à l'ancre, on auroit u = 0, & cof = 1: la dénivellation se réduiroit à 16 a; par conséquent si l'on fait a=36, la dénivellation sera de 6 pieds 2, qui, ajoutés à a = 10, il en résultera 16 pieds ? pour l'élévation des eaux à la proue.

(483.) Cette détermination suffit pour faire connoître que dans ce dernier cas où les lames sont fort élevées & le vent fort, le Vaisseau naviguant à la bouline ne doit, ni ne peut porter beaucoup de voiles, comme l'a prétendu un Géomètre célébre (a). Car supposons que a étant =  $\frac{1}{2}6$ , &  $cos = \frac{1}{4}$ , il soit posfible de faire u = 15: dans ce cas, on auroit, comme auparavant,  $\alpha = 10$ , & la dénivellation =  $(\frac{1}{4}\sqrt{3 + \frac{15}{8}})^2$ , ou, à peu près, =  $10\frac{7}{15}$ ; donc l'élévation des eaux à la proue =  $20\frac{7}{15}$ ; c'est trois pieds de plus que toute l'élévation du Vaisseau. Aussi les Marins ont-ils senti, d'après l'expérience, la nécessité de diminuer de voiles dans ces occasions; en effet, u diminue alors, & avec elle la dénivellation des eaux.

(484.) Lorsque les lames choquent le Vaisseau par la poupe. n est négative, & la dénivellation beaucoup moins grande : de sorte que, dans le cas où l'on court vent arriere, ce qui donne  $cof \epsilon = 1$ , si l'on suppose a=36, & u=15, la dénivellation sera  $(\frac{3}{4} \sqrt{3} - \frac{15}{3})^2$ , ou à peu près =  $\frac{9}{16}$  pieds. Ajoutant cette quantité à a = 10, l'élévation des eaux sera seulement = 10 pieds  $\frac{9}{16}$ ; & si l'on déployoit davantage de voiles, afin d'augmenter la vîtesse u, comme jusqu'à la rendre = 20 pieds, la dénivellation seroit  $=(\frac{1}{2}\sqrt{3-\frac{10}{4}})^2$ , ou à peu près  $=\frac{1}{6}$ , ce qui donne l'élévation des eaux = 10 pieds ;, quantité qui est seulement de ; moins grande qu'auparavant : d'où l'on voit l'inutilité de cette derniere augmentation de voiles, & que la vîtesse de is pieds par seconde est bien susfisante pour éviter, presque au dernier degré, les inconvénients qui pourroient résulter du choc des grands coups de mer contre la poupe du Vaisseau.

(485.) La substitution que nous avons faite de  $K = 117 \frac{1}{4}$ 

<sup>(</sup>a) M. Bouguer. De la Mature des Voiffeaux, Section 2, Conclusion, page 118.

FLANC, IX.

n'est exacte, d'après ce qu'on a dit (446.), que dans le cas où les deux parties de poupe & de proue, de part & d'autre du centre de gravité, sont semblables, & que le point I tombe sur B: dans tous les autres, la quantité K dépend du rapport entre les volumes AFI & CHD. Plus le volume AFI est grand à l'égard du volume CHD, plus la valeur de K sera grande pour ce qui concerne les mouvements de la proue, & réciproquement. De-là naît la nécessité d'équilibrer ces deux parties; mais si on y sait attention, on verra qu'elles ne doivent pas être égales; car u étant négatif lorsque les lames choquent le Vaisseau par la poupe, & par cette raison, l'élévation des eaux diminuant dans cette partie; on voit évidemment la nécessité de compenser cette dissérence en élargissant davantage la partie de la proue.

Vaisseau, on obtient, comme nous l'avons dit, une plus grande valeur de K, & par conséquent une moindre élévation des eaux dans les Tangages; on voit clairement combien il est à propos de ne pas rendre ces extrêmités trop sines ou trop taillées, c'est-à-dire, de ne point donner trop de façons à l'avant & à l'arriere; &, au contraire, combien il est nécessaire de les rensser, sur-tout dans la partie qui est hors de l'eau. Car cela ne produit aucun désavantage pour la marche, & la quantité K acquiert une plus grande valeur, ce qui contribue principalement à élever

le Vaisseau sur les eaux.

(487.) Tout ce que nous venons de dire est bien suffisant pout faire cesser les essorts des Géométres, pour introduire, dans la Marine, la Proue de moindre résissance, à laquelle ils ont toujours attribué la qualité de donner au Vaisseau la plus grande vîtesse possible. Car malgré l'étendue de leurs recherches, & la généralité de leurs intentions, on voit clairement que cette proue ne peut, tout au plus, être employée que dans des Embarcations destinées à naviguer sur des rivieres, ou sur des mers tranquilles, & non sur celles où les lames peuvent produire les effen que nous avons vus. De telles proues seroient toujours sous l'eau, & non-seulement les Bâtiments seroient en grand danger de périr, mais encore, par l'augmentation des résistances que cette submersion continuelle occasionneroit, ils perdroient le prétendu avantage d'une plus grande vîtesse, comme on l'a déjà dit, & comme on peut le voir, Article 359. De tout cela il faut conclure que, dans des mers tranquilles les Vaisseaux longs & à proues aiguës ont l'avantage de la marche; mais que dans les mers agitées, où les

- comple

lames font groffes & violentes, les Vaisseaux courts, & dont la prove est plus rensiée, doivent avoir tout l'avantage, tant pour la sûreté que pour la marche. On pourroit aussi admettre, par cette raison que la plus grande largeur du Vaisseau, ou le maître couple, devroit être un peu plus vers la proue que le milieu du Vaisseau; mais en méditant bien ce qu'on a déjà dit sur ce sujet, on verra que cette disposition n'est pas absolument nécessaire, comme quelques-uns l'ont cru, & le croyent encore sans aucun fondement.

(488.) Ce qui est nécessaire d'avoir présent à l'esprit, c'est que. quoique nous ayons trouvé la résistance G des côtés sort peu considérable dans les mouvements de Tangage du Vaisseau de 60 canons, qui nous a servi d'exemple, cette résissance peut cependant augmenter beaucoup dans des Vaisseaux d'une construction différente. Cela arrive particuliérement lorsque les couples des extrêmités, ou de la poupe & de la proue, étant extrêmement taillés & étroits au-dessous de la superficie de l'eau, & jusques vers le voisinage de la flottaison, comme sont les couples 30 & Plane, VIII 33, ils s'élargissent beaucoup, & tout à coup, par un arc & un point d'inflexion. Lorsque les rondeurs ou les parties renssées viennent à sortir de l'eau, lors de leur rentrée, c'est-à-dire, lors de leur chûte, la quantité G augmente considérablement, & subitement, & par conséquent il arrive la même chose à la valeur de S'du, qui est proportionnelle à l'action que souffre la mâture. Il est donc nécessaire que les Constructeurs évitent, le plus qu'il est possible, de tomber dans ce défaut, qui peut être très-préjudiciable en certaines circonstances.





# LIVRE CINQUIEME.

MAXIMES ET REGLES DE PRATIQUE, qui résultent de la théorie exposée dans les Livres précédents.

#### CHAPITRE I.

De la force des Vaisseaux, de l'épaisseur des bois qui entrent dans leur construction, & du rapport entre leurs longueurs & leurs largeurs.

(489.) A PRÈs avoir exposé dans les Livres précédents la théorie de toutes les actions, ou mouvements, que les Vaisseaux présentent à l'observation; & l'avoir développée avec toute la clarté dont ces matieres sont susceptibles : après avoir aussi examiné les essets qui résultent des principes & des regles qu'on auroit pu suivre dans leur construction, ou dans leur disposition; maintenant, pour rendre notre travail d'une utilité plus générale, il nous paroît très-convenable de mettre le plus essentiel de notre théorie à la portée des Constructeurs & des Marins qui ne seroient pas assez versés dans le calcul pour nous suivre dans la route difficile & remplie d'écueils où nous avons marché, & dans laquelle le calcul seul pouvoit nous servir de guide. Nous allons donc mettre sous leurs yeux les Regles & les maximes qui en dérivent & en sont le fruit. Ce nouveau travail ne peut sans doute manquer d'être très-utile; mais cependant la connoissance parfaite de la théorie & des principes que nous avons exposés, sera ce qui produira toujours le plus d'utilité.

(490.) Nous ne nous arrêterons pas à répéter ce que nous avons dit des premieres notions qu'on doit se former pour la connoissance des Vaisseaux, ou autres Bâtiments, ni des propriétés qu'ils doivent nécessairement avoir. Nous ne dirons rien non plus de la variété infinie qu'il y a, & qu'il peut y avoir dans ces propriétés; des méthodes suivant lesquelles on a autresois construit les Vaisseaux, de celles qu'on y emploie maintenant, & de celles qu'on peut y em-

ployer

ployer pour les construire géométriquement. Nous en userons de même à l'égard des dissérentes observations & des remarques que la pratique & l'expérience ont suggérées: car tous ces objets ont été traités sort au long dans le Livre premier, sans employer le moindre calcul; & même le calcul dont on a fait usage dans le Chapitre premier du Livre second, est si court & si simple, qu'il peut être compris sans le moindre embarras. Le Lecteur doit donc y avoir recours, attendu que le sujet de ce Chapitre est de la plus grande importance, c'est un des principaux sondements de l'art de construire les Vaisseaux.

(491.) Nous nous dispenserons pareillement de revenir sur les inconvénients sans nombre, & sur les fâcheuses conséquences qui résultent de ne pas unir solidement les pieces qui composent le Vaisseau, ou qui proviennent du jeu que les pieces peuvent prendre entre elles par la suite du temps. Ce point a été traité d'une maniere sort étendue dans le Chapitre IX du Livre II; ainsi, on peut revoir ce Chapitre, notamment depuis l'Art. 225: & après avoir bien entendu tout ce qui y est exposé, & s'être bien convaincu que l'union la plus parsaite de tout le corps du Vaisseau est un des plus grands avantages, la premiere maxime qui se présente est, que le Vaisseau doit se construire avec le moins de bois & de ser qu'il est possible.

Cette maxime est fondée sur ce que le Vaisseau devant s'enfoncer dans le fluide à proportion de son poids, comme nous l'avons démontré en détail dans le Livre II, Chap. I, où nous avons donné. des exemples, & exposé tout ce qui est essentiel à cet objet : & la résistance du fluide augmentant à mesure qu'il s'ensonce plus prosondément, ainsi qu'on l'a fait voir dans le Chapitre V du même Livre, il s'ensuit, d'après le Chapitre I du Livre IV, Art. 347, que le Vaisseau en sera moins bon voilier; propriété qu'on doit toujours chercher à lui donner, à moins que les raisons les plus puissantes. ne s'y opposent. D'un autre côté, on doit tenir comme une maxime essentielle, qu'il faut faire entrer dans la construction du Vaisseau tout le bois & tout le fer nécessaires pour le rendre solide, & pour qu'il se maintienne dans cet etat, malgré les coups de mer, les sécousses. & toutes les agitations violentes auxquelles il peut être exposé. Il résulte de ces deux principes, qu'il ne doit pas entrer dans la construction du Vaisseau une plus grande quantité de ces matériaux qu'il n'est nécessaire pour qu'il soit solide; tous ceux qu'on y ajouteroit de plus. faute d'avoir les connoissances nécessaires, ne pourroient être que d'un très-grand préjudice, principalement si cette addition se faisoit dans les hauts au-dessus du centre de gravité. Car, dans ce cas, il en TOME II.

résulteroit, non-seulement qu'il auroit le désaut d'être moins bon voilier, mais aussi qu'il perdroit une partie de sa qualité de porter la voile. Ajoutons, en général, que ce surcroît de pesanteur auroit encore l'inconvénient de diminuer la hauteur des batteries, & les qualités précieuses qui sont que le Navire se comporte bien, & qui sont essentielles à la persection du manege.

(492.) Pour atteindre la perfection dans ce point, il est nécessaire de déterminer la force absolue du bois, & de la comparer avec les efforts qu'il doit soutenir. Le premier point a été calculé dans le Liv. II, Chap. IX, Art. 248 & 249; & même la comparaison qui constitue le second, a été faite dans les mêmes Articles, lorsqu'il s'est agi de trouver le poids que peut supporter un des côtés du Vaisseau. Mais il faut observer que le calcul a seulement été appliqué au cas où ce seroient les simples moments qui agiroient, ou que les poids ou forces n'agiroient que dans le cas où le corps du Navire est en repos; cas sort différent de celui où le Navire éprouve des agitations violentes, qui le forcent de donner des balancements de roulis très-rapides, lesquels font naître des moments d'inertie qui agissent avec une force excessive. Si on considere bien ces moments, on verra que leur action sur les bois qui doivent les supporter, ne differe en rien de la force de percussion, que nous avions trouvée ( Tome I, Liv. I, Prop. XLII, & ses Corol. & Scol., Art. 309, & suiv.) être des centaines & des milliers de fois plus grande que celle de la gravité, selon la vîtesse du mouvement, & selon la matiere qui doit recevoir le coup.

(493.) Il est donc clair que nous ne pouvons déterminer abfolument ces efforts; & par conséquent, les sorces que doivent avoir les pieces de bois. Mais si nous nous voyons frustrés d'une détermination absolue, nous pouvons en obtenir une relative, laquelle, au moyen des expériences, nous sournira la détermination absolue dont nous avons besoin. La résistance ou la force des pieces de bois semblables dans leurs épaisseurs, c'est-à-dire, dans les dimensions de leur équarrissage, est (Tome I, Art. 211, 212, & Note.), en raison directe des cubes de leurs dimensions linéaires, & en raison inverse des moments qui s'exercent sur elles, qui, dans ce cas, sont les moments d'inertie. Si les épaisseurs des pieces de bois qui entrent dans la construction de disférents Vaisseaux, étoient donc comme les dimensions de ces Vaisseaux, ainsi que le pratiquent à peu près les Constructeurs, les moments d'inertie, dont les pieces de bois supporteroient l'action,

seroient comme les cinquiemes puissances des dimensions linéaires à & par conséquent, les résistances des bois servient en raison inverse des quarrés des mêmes dimensions linéaires. Ainsi, pour que les Vaisseaux sussent également sorts, il seroit nécessaire que le nombre des couples dont on les compose, sût comme les quarrés de leurs dimensions: mais ce nombre n'est à peu près que comme les racines cubiques des quarrés de ces dimensions; donc la force des Vaisseaux est en raison inverse des racines cubiques des quatriemes puissances de leurs dimensions linéaires; c'est-à-dire, que les Vaisseaux seront d'autant plus foibles, que les racines cubiques des quatriemes puissances de leurs largeurs seront plus grandes; ou que les produits de leurs largeurs, par les racines cubiques des mêmes largeurs, seront plus grands. Le Vaisseau de 70 canons, & la Frégate de 22, ont, par exemple, leurs largeurs dans la raison de 3 à 2; leurs forces sont, par conséquent, à peu près, dans le rapport de 5 à 8. Ceci même a été démontré dans l'Arricle 112. où nous avons dit qu'il résultoit, de ce principe, que les Frégates étoient excessivement fortes, & les Vaisseaux très-soibles: & il n'est que trop certain que l'expérience nous a toujours fourni des preuves de cette vérité. On voit tous les jours les Vaisseaux délabrés, désunis, & rompus par la violence des tempêtes; tandis que les Frégates se maintiennent fermes & solides. Les Vaisseaux ont continuellement besoin d'être carenés; opération qui est très-coûteuse, & les Frégates se maintiennent avec très - peu de réparations.

(494.) L'erreur qu'on commet ne se borne cependant pas à ce seul objet. Les Constructeurs, plus conduits par les apparences que par la Géométrie, ont cru que l'augmentation du corps d'un Vaisseau le rendoit plus fort, & cela par la raison seule qu'il étoit plus grand; & en conséquence de ce préjugé, ils l'ont tellement surchargé d'artillerie, que si celle que porte un Vaisseau de 70 canons, avec les ustenciles qui sont nécessaires pour son service, est de 5250 quintaux, une Frégate de 22 n'en porte que 924 quintaux; tandis qu'elle devroit en porter 1550, pour que la proportion sût gardée : ou, en prenant l'inverse, le poids de l'artillerie de la Frégate. étant de 924 quintaux, il ne correspondroit que 3118 quintaux pour celle du Vaisseau, tandis qu'ils lui en mettent 5250; c'est-à-dire, à peu près les deux tiers de plus qu'il ne lui en appartient. Qu'on ajoute maintenant l'augmentation énorme des moments d'inertie qui résultent de cet excès de poids. à la foiblesse du Vaisseau, qui a déjà été démontrée; on verra

que les suites qui en peuvent résulter, ne peuvent être que très-

préjudiciables, comme l'expérience ne le prouve que trop.

(495.) On voit, d'après ceci, que les Vaisseaux ne sont pas seulement foibles, à cause de leur grandeur, mais encore par la furcharge de leur artillerie. Pour apporter remede à ce grand inconvénient, on doit seulement chercher à les fortifier davantage. en augmentant l'échantillon des pieces dont ils sont construits, & non en diminuant le calibre de leurs canons; parce qu'en prenant ce parti, on tomberoit dans des inconvénients encore plus préjudiciables; & en outre on n'éviteroit nullement le premier défaut. qui naît de la foiblesse même des bois. Au contraire, il est nécessaire de diminuer la force des Frégates, par les mêmes raisons, & conformément à la premiere maxime que nous avons établie. Pour cela, il faut que l'expérience nous apprenne de quelle grandeur est le Vaisseau qui a été observé d'une sorce & d'une solidité sussissantes. Supposons que ce soit le Vaisseau de 40 pieds de largeur, & nous établirons pour regle que tous ceux d'une plus grande largeur ont besoin d'être rensorcés, tandis qu'il faut diminuer la force de ceux d'une largeur inférieure, en augmentant pour les premiers les dimensions des bois, & en les diminuant, au contraire, pour les seconds. Ceci peut être pratiqué de deux manieres différentes, sçavoir, en donnant plus ou moins d'épaisseur aux bois, ou en leur donnant plus ou moins de largeur: mais, comme cette amélioration, lorsqu'il est question d'augmenter la force, doit se faire avec le moins de désavantage qu'il soit possible, c'est à-dire, avec la moindre augmentation de poids; & que, d'un autre côté, les forces des bois sont comme les quarrés de leurs épaisseurs, & comme leurs simples largeurs, il est évident que la correction doit tomber entiérement sur les épaisseurs: car de cette maniere, avec une moindre augmentation de poids, on gagne beaucoup plus de force.

(496.) Supposons maintenant que les épaisseurs des bois ne sont pas comme les simples dimensions linéaires, mais comme leurs quarrés. Dans ce cas, leurs forces absolues seront comme les cinquiemes puissances des mêmes dimensions; & les moments d'innertie étant, dans une raison très-peu plus grande que les mêmes puissances, les forces relatives deviendront à peu près égales dans tous les Vaisseaux. Mais on a vu précédemment que le nombre des couples dont ils sont composés, est comme les racines cubiques des quarrés des mêmes dimensions: donc les forces des Vaisseaux seront à peu près dans cette raison, ou plutôt comme les

mentation de force est nécessaire pour qu'ils puissent supporter sans que ce soit à leur détriment, le poids énorme de leur artillerie; car, sans cela, ils se trouveroient encore plus soibles que les petits, qui en sont moins chargés à proportion.

(497.) Examinons maintenant les inconvénients qui peuvent résulter de cette regle. Les épaisseurs & les largeurs que les Constructeurs donnent aux têtes des varangues, est environ de de la largeur des Vaisseaux: de cette sorte, pour le Vaisseau de 40 pieds de largeur, que nous avons supposé d'une force & d'une solidité sussifiante, il correspond 12 pouces d'épaisseur pour la tête de sa varangue; & pour le Vaisseau de 48 pieds de largeur, on aura 14 pouces ?. Mais la raison des largeurs de ces Navires étant comme ç est à 6, les épaisseurs des bois, suivant les regles que nous venons d'établir, devroient être comme 25 est à 36; c'està-dire, que l'épaisseur de la varangue pour le Vaisseau de 48 pieds de largeur, devroit être de 17 pouces ;, sa largeur demeurant seulement de 14 pouces ?. Cette épaisseur est de 1 pouce † plus grande que celle qu'on donne à la varangue du plus grand Vaisseau; & il saut convenir qu'on ne trouvera pas toujours des pieces propres à remplir cet objet; mais les Constructeurs doivent faire tout ce qui leur sera possible pour se conformer à la regle, où du moins pour en approcher.

(4981) Il ne suffit pas d'avoir renforcé les couples, il est nécesfaire de renforder également les courbes de tous les ponts, de même que les clous & les gournables qui en fong la liaison, afin de les mettre en état de soutenir les énormes moments d'inertie qui résultent du Roulis. Le poids que produit cette augmentation des épaisseurs est, à peu près, de 2000 quintaux ; par conféquent le Vaisseau se submergera dans le fluide de 3 pouces de plus, à raison de ce poids; quantité qui ne mérite aucun égard: car on a démontré dans l'Art. 356, que le Vaisseau étant calé de 6 pouces de plus, ne perd que de mille par heure dans sa marche. Il est donc déjà évident que l'augmentation de bois que nous proposons pour les grands Vaisseaux, peut être pratiquée sans le risque d'aucune perte de leurs qualités essentielles. Cependant, si la différence des épaisseurs: & des largeurs 17 & 14 dentraînoit une consommation de bois trop considérable, on pourroit égaler ces deux mesures, en prenant pour l'une & l'autre 16 pouces, ou 16 pouces 1; car la différence qui en résultera, soit dans le poids, soit dans la sorce, sera extrêmement petire.

EXAMEN MARITIME, Liv. V. Chap. I.

(499.) Pour les Frégates, il ne s'agit que de diminuer les épaisseurs des couples, selon la regle que nous avons établie. Prenant pour exemple celle de 22 canons, qui a 32 pieds de largeur, le rapport de la largeur 40 du Vaisseau de comparaison à celle 32 de cette Frégate, sera comme 5 est à 4: par conséquent, leurs quarrés seront comme 25 est à 16; & l'épaisseur des bois de la Frégate, sera seulement de 7 pouces 3, & leur largeur de 9 pouces 3. Mais, comme on n'augmentera nullement le poids, en prenant pour mesure commune la racine quarrée du produit des deux dimensions, qui est à peu près 8 pouces 3; & que, par ce moyen, bien loin de perdre de la force, on en gagne, il s'ensuit qu'en donnant à la tête des varangues 8 pouces 3, au lieu de 9 pouces 3, la Frégate sera encore plus sorte, à proportion, que les Vaisseaux, quoiqu'elle soit moins pesante en bois de 560 quintaux.

(500.) Si, au lieu de clous, ou de gournables de fer, pour attacher les bordages, on faisoit usage de gournables de bois, il faudroit augmenter les largeurs des couples, & diminuer à proportion les épaisseurs, asin de ne pas trop les assoiblir par la tarrière. Mais il est nécessaire d'apporter à cela une grande précaution, parce qu'à mesure que la dissérence entre la largeur & l'épaisseur sera plus grande, les bois s'assoibliront de plus en plus, à cause que leurs sorces sont

comme les quarrés de leurs épaisseurs.

(501.) Quoique ces considérations soient dignes que le Constructeur y apporte le plus grand soin & la plus grande attention, afin de parvenir à donner aux Navites les dimensions convenables, pour qu'ils soient capables d'une résissance sussissante, néanmoins il saut apporter un soin plus particulier pour renforcer les courbes du second pont des Vaisseaux. Nous avons amplement exposé dans l'Art. 255 combien cette précaution étoit nécessaire , attendu que les moments d'inertie dont ce pont supporte l'action, sont plus que doubles de ceux que supporte le premier; de sorte qu'un canon de 24 placé sur le premier pont, produit moins d'esset qu'un de 4 placé sur le second. Nous avons encore fair voir dans le même Article, qu'on fera bien de relire, pour plus de clarté, & pour faciliter l'intelligence de celui-ci, qu'en renforçant également ces deux ponts, & en mertant du canon de 24 sur le premier pont, il ne faudroit mettre que du 6 sur le second : ainsi, on doit nécessairement conclure que les courbes du second pont doivent être plus sortes que celles du premier. Les Constructeurs observent cette regle dans les Frégates, à cause qu'elles ne portent pas d'artillerie sur leur pont insérieur: ainsi, par la même raison, les moments d'inertie que soutient

le premier pont dans les Vaisseaux, étant beaucoup moindres que ceux que soutient le second, le premier pont n'a pas besoin d'être

aussi renforcé que le second.

(502.) Nous n'avons traité jusqu'ici de la nécessité de renforcer le corps des Vaisseaux, que relativement à l'action qu'ils éprouvent dans les Roulis; mais la force qui leur est nécessaire relativement au Tangage exige des considérations entiérement distérentes. parce que les moments d'inertie n'ont pas lieu dans ce dernier cas. Nous avons dit, dans l'Art. 255, que ces moments étant décomposés en moments verticaux & horisontaux, les premiers sont soutenus par la force verticale des couples, qui est immense, & par conséquent ces moments produisent peu d'effets sur eux; & les moments horisontaux sont soutenus par la force horisontale des couples & des courbes qui forment la liaison: de sorte que, dans le balancement du Roulis, ceux-ci deviennent très considérables, comme nous l'avons fait voir. Les conséquences sont absolument contraires dans le balancement du Tangage, parce que le mouvement horisontal étant presque insensible, les effets qui en résultent sont seulement considérables dans les moments verticaux; mais, comme ces moments sont soutenus par les coups de mer qui les produisent, & qui accompagnent le corps même du Vaisseau pendant la durée de l'oscillation, il s'ensuit déjà qu'il ne faut considérer, dans les balancements du Tangage, que les simples moments, & non les moments d'inertie. (503.) On voit, d'après cet exposé, que la force dont le Vaisseau a besoin pour résister à l'action de ces moments n'est pas différente de celle qu'il lui faut dans le cas du repos; c'està-dire, qu'elle ne differe pas de celle qui lui est nécessaire pour résister aux sorces qui rendent à le faire arquer. & dont nous avons traité amplement dans le Liv. II, Chap. IX, que, pour plus de clarté, on fera bien de relire. L'action que les Vaisseaux semblables ont à soutenir est, dans ce cas, comme les quatriemes puissances de leurs diffénsions linéaires, (113, & Nott.); mais la force des bois étant comme les cubes des mêmes dimensions. il s'ensuit que les forces des-Vaissenux seront en raison inverse des mêmes dimensions linéaires. C'est pour cette raison qu'on observe si souvent les grands Vaisseaux prodigieusement arqués & désunis, tandis que l'arc des Frégates est presque insensible.

(504) Pour remédier à cet inconvénient, & faire que les Vaisseaux & les Frégates soient capables de la même résissance, il est nécessaire d'augmenter l'épaisseur des bordages, & des autres pieces qui s'étendent de la poupe à la proue, dans la raison

des quarrés des dimensions linéaires des Vaisseaux semblables: (495), ou d'accourcir les longueurs des Vaisseaux, relativement à leurs largeurs, dans la raison inverse des racines quarrées des largeurs. Si nous admettons, comme ci-dessus, que le Vaisseau de 40 pieds de largeur est celui qui a précisément toute la force nécessaire; ce Vaisseau ayant 144 pieds de longueur, le Vaisseau de 48 pieds de largeur devroit seulement avoir 160 pieds de longueur, au lieu de 175 que lui donnent les Constructeurs, pour qu'il ne souffrit pas plus que le premier, dans le sens de sa longueur. La Frégate de 32 pieds de largeur, suivant le même principe, devroit avoir 128 pieds de longueur, au lieu de 115 seulement, que les Constructeurs lui donneroient : bien entendu qu'on suppose ici l'épaisseur des bordages toujours dans la raison des dimensions linéaires, ou des largeurs des Vaisseaux. Si. au contraire, on ne vouloit pas altérer les longueurs, la premiere préceinte du Vaisseau de 40 pieds de large, ayant 7 pouces d'épaisseur, on devroit donner 10 pouces à à celle du Vaisseau de 48 pieds de largeur, à cause que le quarré de 40 est à celui de 48, comme 7 est à 10 - Cette mesure s'écarte seulement d'un demi-pouce de celle que donnent les Constructeurs; mais si on trouve cette conformité dans cette piece, il n'en est pas de même dans les autres bordages, parce qu'ordinairement ils bordent les fonds des deux Vaisseaux de 48 & de 40 pieds de largeur, avec des bordages d'une épaisseur qui est presque la même. tandis que, suivant noure regle, si les bordages du fond du Vaisseau de 40 pieds de largeur out 4 pouces d'épaisseur, ceux du Vaisseau de 48 pieds de largeur devroient avoir 5 pouces 19 ou, à peu près, 5 pouces ?. De même, dans la Frégate de 32 pieds de largeur, la préceinte devroit avoir 4 pouces +, & le bordage du fond 2 pouces ?: les Constructeurs sont la premiere de 7, & l'autre de 3. 

(505.) On peut prendre un milieu entre les deux regles, en faisant la correction en partie dans la longueur, & en partie dans l'épaisseur des bordages. Pour cela, il est nécessaire que l'épaisseur des bordages soit comme les racines quarrées des cubes des largeurs des Vaisseaux; & les longueurs des Vaisseaux comme les racines quatriemes des cubes des mêmes largeurs. De cette sorte, l'épaisseur de la premiere préceinte, dans le Vaisseau de 48 pieds de largeur, doit être de 9 pouces \frac{1}{2}; celle du bordage du sond de 5 pouces \frac{1}{2}; & la longueur de ce Vaisseau de 165 pieds. Dans la Frégate de 32 pieds de largeur, l'épaisseur de la préceinte doit être ce

5 pouces, celle du bordage du fond de 2 pouces \$, & la longueur de cette Frégate de 122 pieds. Ces dimensions s'approchant davantage de la pratique des Constructeurs, trouveront peut-être plus de crédit parmi eux. Le reste des bordages des

Vaisseaux se corrigera en suivant la même proportion.

: (506.) Cette diminution presque générale des épaisseurs des bois dans les Frégates, & l'augmentation de leur longueur, leur procurera un très-grand avantage, parce qu'elles en peuvent devenir beaucoup plus légeres, en tâchant de diminuer leurs volumes, ou leurs coques, proportionnellement au poids qu'on leur retranche. Mais il n'en est pas de même dans les Vaisseaux. l'augmentation des épaisseurs avec la diminution de leur longueur sera un peu préjudiciable pour le même objet. Dans le Vaisseau de 48 pieds de largeur, le poids des bois & des fers, augmentera de 4500 quintaux, à quoi ajoutant 1500 quintaux, à cause du poids que ce Vaisseau devra porter de moins, en vertu de la diminution de sa longueur, on aura 6000 quintaux, lesquels répondent à 9 pouces; c'est la quantité dont le Vaisseau se submergera de plus dans le fluide. L'effet que cela produira dans la marche, quoique peu considérable, sera sensible, & la batterie s'abaissera aussi de 9 pouces: par cette raison, on peut donner un peu plus de volume aux fonds de la carene, pour que le Vaisseau s'enfonce de quelques pouces de moins dans le fluide.

(507.) Cette correction que nous proposons pour les Vaisseaux, repugnera peut-être à beaucoup de Constructeurs, qui sondent leur reputation, & portent tous leurs soins seulement à rendre les Vaisseaux bons voiliers. En esset, cette qualité est, sans contredit, la plus brillante, elle se maniseste aussi-tôt que le Vaisseau est à la voile, & entraîne ainsi le suffrage de la multitude, tandis que celle d'être serme & solide, ne se connoît que tard, ou même peut ne se connoître jamais; car nous n'ignorons pas qu'on peut attribuer à dissérentes causes, tous les délabrements, & les autres essets d'une mauvaise construction. Quoi qu'il en soit, la Géométrie nous maniseste clairement, & ne nous permet pas de douter de toutes les suites sâcheuses qui doivent résulter du défaut d'épaisseur des bois, & des longueurs excessives qu'on est

dans l'usage de donner aux Vaisseaux.

(508) Après avoir examiné la force relative des différents Vaisseaux, les uns à l'égard des autres, nous devons maintenant consièrer les forces relatives des différentes parties d'un même Vaisseau, afin qu'on puisse les augmenter ou les diminuer dans chaque Tome II. partie, suivant l'exigence des cas. L'action ou le moment que soutiennent les différentes parties d'un Vaisseau de la poupe à la proue, est comme les produits des différents poids par leur distance au point qui soutient l'effort, (Tome I, Art. 208.); & de-la, nous avons conclu, en supposant les poids semblablement distribués dans dissérents Vaisseaux, que cette action est comme les quatriemes puissances des dimensions linéaires. Mais les poids peuvent être distribués de différentes manieres, ou être placés à différentes distances: par conséquent, plus ces distances seront grandes, plus les Vaisseaux auront à souffrir. Ainsi, lorsque des raisons pressantes n'exigent pas une autre disposition, on peut établir que plus les différents poids, dont la charge d'un Vaisseau est composée, seront placés près de son centre de gravité, moins le Vaisseau aura à souffrir. Ceci doit s'entendre aussi des matériaux. dont le Vaisseau même est composé: de sorte que s'il y avoit des raisons bien fondées qui exigeassent une plus grande quantité de matériaux dans les proximités du centre qu'aux extrêmités, on obtiendroit beaucoup d'avantage, pour la force & la solidité du

Vaisseau, en les plaçant ainsi.

. (509.) Cette nécessité est prouvée, par ce que nous venons de dire; car l'effort que soutient chaque partie du Vaisseau, étant comme les produits des différents poids, par leur distance au point qui soutient l'effort, plus ce point sera près du centre, plus l'effort qu'il aura à sourenir sera grand; & cela, non-seulement à cause que ces distances seront plus grandes, mais aussi parce que le nombre des poids qui agissent sera plus grand. Les parties du Vaisseau ont donc besoin d'avoir plus de force, à mesure qu'elle sont plus proches du centre de gravité: & par conséquent, les bordages dans le milieu du Vaisseau doivent avoit plus d'épaisseur que dans les extrêmités. Dans le Vaisseau de 48 pieds de largeur, nous avons donné (505), 9 pouces 1 à la premiere préceinte, & aux bordages du fond 5 pouces 4; mais on peut donner à la préceinte 10 pouces ; dans son milieu, & o pouces dans ses extrêmités; & aux bordages du fond, 6 pouces dans le milieu, & 5 dans les extrêmités. On suivra le même proportion pour les autres bordages, & pour les autres Vaisseaux. Par ce moven, les Vaisseaux seront plus forts, nonseulement à cause de la force absolue des bois qui en deviendra; plus grande, mais parce que le poids sera plus rassemblé vers le centre.

(510.) On voit, par les mêmes raisons, que les couples les extrêmités du Vaisseau n'ont pas besoin d'être aussi forts que coux

.

du milieu; car ni les quantités de poids, ni leur distance de leur milieu, ne sont pas aussi grandes pour les couples des extrêmités que pour ceux du milieu. Cette regle n'est pas nouvelle pour les Constructeurs anglais; ils la mettent déjà en pratique, car ils donnent un pouce de moins de largeur aux couples des extrêmités.

(511.) Jusqu'ici nous nous sommes réduits à traiter cet objet d'après la supposition que les Vaisseaux soient entiérement construits de bois de chêne : mais on peut aussi les construire de bois de cedre , de sapin, ou de tout autre bois, dont la gravité spécifique soit moindre ou plus grande que celle de chêne. Dans ces cas, comme dans le premier, il est nécessaire de se régler, autant qu'il est possible, sur les maximes établies. Si le bois qu'on emploie est, par exemple, d'une gravité spécifique moindre que celle de chêne, il est nécessaire d'augmenter, soit les épaisseurs, soit les largeurs des pieces, ou même ces deux dimensions ensemble, suivant l'exigence des cas, mais avec l'attention de ne porter ces augmentations que jusqu'à ce que le corps du Vaisseau ait acquis une sorce égale ou correspondante à celle qu'il auroit étant de chêne, sans lui augmenter son poids, asin de ne pas enlever au Navire les bonnes qualités qui

dépendent de cette circonstance. (512.) Il ne sussit pas d'avoir attention à la gravité spécifique du bois, il est nécessaire de connoître & d'avoir présente à l'esprit la force ou l'intensité de ses sibres, parce que cette sotce n'est pas toujours comme la gravité spécifique. Il y a des bois qui, à proportion de leur poids, sont plus forts, & d'autres qui, au contraire; sont plus soibles. Le Pin est de la premiere espece, ce qui le rend présérable aux autres, parce qu'en même temps il n'est pas moins durable. La force du Pin de Tortose, est à celle de notre Chêne, comme 4 est à 5, ainsi que je l'ai trouvé par plusieurs expériences. M. Muller ( Traité pratique de la Fortification , page 77 ) dit avoir trouvé la force de ces deux bois, comme 2 est à 3; d'où il suit que notre Pin Espagnol est sans doute plus fort que celui que M. Muller à soumis à l'expérience, dans la raison de 6 à 5. Ce Pin est celui que les Français nomment Sapin \*\*, & les Anglais Fir. Le bois que les Français appellent Pin, & les Anglais Pine \*\*\*, & que nous distinguens en Espagne sous le nom de Pin du Nord, est de

foliis fasciculatis acutis (foliis pluribus ex câdem basi vaginali.). Linn. Spec. Plant. 1420.

\*\* Nous le tradpirons toujours par le mot Sapin. (Abies taxi folio, feudu sursum spectante. Tourns. Inst. R. H. 585. Pinus picea, sullis solitariis emarginatis (& basi distinctis).

Linn. Spec. Plant. 1420.).

<sup>\*\*\*</sup> Pinus sylvestris maritima. J. B. 1. 245. Tourns. Inst. R. H. 586. Pinus sylvestris, Joliis geminis, primordialibus solitariis glabris. Linn. Spec. Plant. 1418.

expériences; c'est-à-dire que sa force est à celle de notre Chéns, comme 7 est à 10. Tous ces rapports ne sont pas tellement exacts qu'ils soient exempts de toute variation. Dans les mêmes qualités de bois il s'en trouve quelques pieces de plus ou moins compactes, d'un grain plus ou moins sin, dont les sibres sont plus ou moins droites, qui sont plus ou moins chargés de résine, ensin de plus ou moins secs; & toutes ces variétés conduisent à saire varier la sorce & le poids. Mais les rapports que nous venons d'assigner ayant été déterminés par des expériences saites avec soin sur des bois sussissant ment secs, peuvent être pris comme l'expression d'un rapport moyen, sauf à considérer les variations qui peuvent provenir de la dissérente nature des bois, de leurs dissérents états de sécheresse, de maturité, &c.

(513.) Le poids du même sapin étant à maturité, & dans un état de sécheresse convenable pour être employé, est à celui du Chéne, à peu près comme 3 est à 5; d'où l'on voit le grand avantage qu'il y auroit à se servir du premier. Car si leur sorce eût été comme leur poids, elle eût été aussi comme 3 est à 5; mais on a trouvé les sorces de ces deux especes de bois, comme 4 est à 5, ainsi que nous l'avons dit plus haut. De cette sorte, si on bordoit un Vaisseau en sapin, il sustinoit, pour lui donner autant de sorce que s'il étoit bordé en chêne, d'augmenter les épaisseurs des bordages dans la raison de 4 à 5; & dans ce cas, le poids de tout le bordage fait en sapin seroit moindre que s'il étoit en chêne, dans la raison de 3 à 4; c'est-à-dire que le côté du Navire seroit d'un quart moins pesant, en conservant cependant la même sorce; avantage très-considérable, parce que la diminution seule de ce poids monte, dans le Vaisseau de 60 canons qui nous a servi d'exemple, à 2025 quintaux (161.).

(514.) On diminuera pareillement le poids des autres pieces qui entrent dans la construction des Vaisseaux, même en se procurant quelques nouveaux avantages, & toujours sans leur rien ôter de leur force. Par exemple, la force des couples est comme le produit du cube de leurs dimensions, par l'intensité ou la force des sibres du bois; ainsi, pour que les couples saits de différents bois soient toujours également forts, il est nécessaire que les produits des cubes des dimensions par les intensités des sibres, soient égaux, & par conséquent, si le produit du cube des dimensions du couple sait de bois de chêne, par l'intensité 5 de ses sibres, est divisé par l'intensité 4 des sibres du sapin; & si on extrait la racine cubique du quotient, cette racine sera la dimension qu'il saut donner au couple sait de bois de sapin Ainsi, l'épaisseur de ce couple étant de 12 pouces, son cube 1728,

multiplié par 5, & divisé par 4, donne au quotient 2160, dont la racine cubique est à peu près 13; c'est le nombre de pouces qu'il saut donner d'épaisseur au couple sait de sapin, pour qu'il soit aussi sort que celui de bois de chêne qui a 12 pouces d'épaisseur. Le poids de ces couples étant comme le quarré de leurs dimensions, multiplié par la gravité spécissque des bois dont ils sont saits, le poids du couple de chêne sera donc au poids du couple de sapin, comme 144 multiplié par 5, est à 169 multiplié par 3, ou comme 240 est à 169; de sorte que les couples étant également sorts, celui de bois de sapin peseroit à peu près \(\frac{1}{10}\) de moins que celui de chêne, ce qui feroit, par conséquent, pour tous ceux du Vaisseau de 60 canons, une diminution de 2655 quintaux. Si on applique la même regle à toutes les autres pieces qui entrent dans la construction de ce Vaisseau, il se trouvera peser à peu près 7000 quintaux de moins, quoiqu'il conserve toujours la même force.

avantages à construire le Vaisseau avec du bois de sapin; car, quoique, pour lui conserver la qualité de bien porter la voile, on dût lui mettre 2955 quintaux de lest de plus, cela n'empêcheroit pas qu'il ne sût toujours élevé sur l'eau de 9 pouces de plus qu'auparavant; par conséquent il auroit sa batterie plus élevée de cette même quantité, & il seroit beaucoup meilleur voilier. Ou si l'on regardoit sa batterie comme déjà sussissamment élevée, on pourroit diminuer le creux de ces 9 pouces; ce qui seroit beaucoup plus avantageux, non seulement pour augmenter sa sorce pour porter

la voile, mais aussi pour augmenter sa marche.

## CHAPITRE IL

### De la grandeur des Vaisseaux.

deur des Vaisseaux, mais nous ne l'avons sait qu'en nous conformant aux mesures maintenant adoptées par la plus grande partie des Constructeurs; il n'y a même que très-peu de dissérence sur ce pointment toutes les nations de l'Europe. On saisoit anciennement les Vaisseaux beaucoup plus petits qu'on ne les sait aujourd'hui; je veux dire les Vaisseaux de guerre : car les Navires marchands ne doivent être limités dans leur construction que par la volonté de ceux qui les sont construire, par la charge qu'ils doivent transporter.

& par la dépense qu'on veut y faire; car les réflexions du Conftructeur doivent aussi regarder cet objet essentiel, Le P. Fournier. dans son Hydrographie, imprimée à Paris en 1679, Liv. I. Chap. 30. exalte avec complaisance la grandeur & les bonnes qualités du Vaisseau la Couronne, comme chose fort extraordinaire dans ce temps-là. quoique sa longueur sut seulement de 155 pieds français, & sa largeur de 44; dimensions qu'on donne aujourd'hui à un Vaisseau de 64 canons, ou tout au plus à un de 70, Mais, malgré cette autorité, M. Dassié, qui sit imprimer son Architecture Navale dans la même ville, deux années avant le P. Fournier, donne, à la page 110 de cet Ouvrage, un état des Vaisseaux qu'avoit le Roi de France en 1671; & il suppose le Soleil Royal & le Royal Louis de 2500 tonneaux. Or, suivant les regles qu'il preserts lui-même pour déterminer la capacité des Vaisseaux (page 23), il correspondroit à chacun de ces Vaisseaux 48 pieds français de largeur, qui est la largeur qu'on donne aujourd'hui aux plus grands Vaisseaux à trois ponts. Il paroît, d'après cela, que, depuis l'année 1671 jusqu'à présent, la grandeur des Vaisseaux du premier rang n'a pas varié sensiblement; mais si nous considérons les Vaisseaux d'un rang inférieur, nous y trouvons des différences considérables. Suivant le même M. Dassie, la capacité d'un Vaisseau de 60 canons, pris dans l'état que nous venons de citer, n'étoit que de 1000 tonneaux, & à ces 1000 tonneaux, il ne correspond que 34 pieds 4 de largeur; mais supposons qu'elle sût de 36 pieds ; comme il résulte d'une Table que le même Auteur donne à la page 191, ce ne sera; tout au plus, de 38 pieds 2 anglais, & cette largeur sera encore de 3 pieds ; moins grande que celle que nous avons assignée (Liv. II. Chap. I.) au Vaisseau de 60 canons.

(517.) William Sutherland, dans son Ship-Builder's Assistant, imprimé à Londres, en 1711, ne donne à un des plus grands Vaisseaux de trois ponts (page 90.) que 46 pieds ; de largeur à un Vaisseau de 70 canons, en diminuant 2 pieds pour l'épaisseur des bordages des deux côtés. Don Antonio de Gastaneta, (Proporeiones de las Medidas, ... para la fabrica de Navios), donne aussi au Vaisseau de 60 canons, 21 coudées ; de largeur, ce qui correspond à 39 pieds ; anglais, & sait, par conséquent, 2 pieds ; de moins que celle que nous avons assignée au Vaisseau du même rang. De-là, on doit conclure que les dimensions des coques des Vaisseaux ont été journellement en augmentant; & que celles qu'on leur donne aujourd'hui, & que nous avons assignées

me sont pas tellement déterminées qu'on ne puisse se permettre d'y faire quelque altération; ainsi, il nous paroît qu'on ne doit les conserver qu'autant) qu'elles paroîtront mériter la présérence pour se procurer quelque avantage ou quelque persection particuliere.

(518.) Ce sont ces avantages que les Constructeurs modernes croient avoir rencontrés; car en donnant à un Vaisseau les plus grandes dimensions, & en lui conservant la capacité nécessaire, il s'ensuit qu'on lui donne des lignes d'eau plus aiguës; & par conséquent qu'il éprouve moins de résistance dans le stuide, d'où

il résulte une plus grande marche.

(519.) Cependant l'avantage n'est pas aussi réel qu'on pourroit le penser. Supposons, par exemple, deux Vaisseaux de 60 canons, l'un de 42 pieds de largeur, & l'autre seulement de 40 pieds, tous les deux ayant des dimensions proportionnelles entre elles, tant pour la coque que pour les bois, les agrès, les apparaux, l'équipage, & même l'artillerie. Ces deux Vaisseaux flotteront sur l'eau dans une disposition absolument semblable: le plus petit, suivant ce qu'on a dit (359.), marchera mieux avec de petits vents, & le plus grand aura l'avantage avec des vents violents. Cet avantage du petit Vaisseau, joint à la circonstance que sa construction seroit plus solide, comme nous l'avons die dans le Chapitre précédent, paroît le rendre préférable; mais ce Vaisseau, dans l'état où nous le considérons, ne peut être réputé un Vaisseau de 60 canons, à moins qu'on ne lui mette la même artillerie qu'à l'autre, tant pour le nombre que pour le calibre & le poids des pieces. Cette artillerie étant donc substituée à la premiere. il se trouvera surchargé non seulement par le poids excédent de l'artillerie, mais aussi par celui des munitions & des ustensiles qu'il faudra augmenter; & même par celui du surcroît d'équipage & de vivres que cette circonstance rendra nécessaire. Si le poids de l'arrillerie, avec ses munitions & ustensiles, est de 3760 quintaux pour le grand Vaisseau, proportion gardée, le poids de celle du petit ne devroit être que de 3250 quintaux, c'est-à-dire, de 510 quintaux de moins: ainsi, le petit Vaisseau se trouvera surchargé, pour cet objet, de toute cette quantité. Pareillement, si le poids de l'équipage, avec ses vivres, eft de 5150 quintaux pour le premier Vaisseau, pour le second il devroit être seulement de 4500; c'est-à-dire, 650 quintaux de moins, lesquels étant ajoutés aux 510 quintaux que nous venons de trouver, on trouvera que le petit Vaisseau seroit surcharge de 1160 quintaux, ce qui correspond à 1820 pieds cubes de volume. Divisant ces 1820 pieds cubiques par 5312 y comme nous l'avons die, Mr. 110, il en réfulte

un peu plus de 4 pouces pour la quantité dont le petit sera à proportion plus submergé dans le fluide que le grand; ce qui le rendra moins bon voilier. Mais, comme nous avons démontré (3,6.) que ce Vaisseau, pour être plus calé de 6 pouces, ne perd que sit de mille par heure; il s'ensuit que, pour ces 4 pouces, il ne perdra que de mille; c'est-à-dire, un mille sur 500; quantité absolument négligeable. On doit donc conclure que l'idée d'augmenter les dimensions des Vaisseaux, dans la seule vue de leur donner une plus grande marche, ne mérite

aucune attention, & même doit être rejettéenque :

(120.) En outre, si, d'après ce que nous avons dit (496.), on diminue les épaisseurs des couples & des bordages dans la raison des largeurs, afin que les deux Vaisseaux soient d'une sorce égale, le poids du petit Vaisseau se trouvera diminué de 850 quintaux, lesquels retranchés des 1160 ci-dessus, il ne restera plus que 310 quintaux, dont le petit Vaisseau sera surchargé. Ces 310 quintaux répondent à 486 pieds cubiques de volume, lesquels étant divisés par 5312, il vient au quotient un peu plus d'un pouce : c'est uniquement de cette quantité que le petit Vaisseau sera plus submergé qu'il ne le seroit sans cet excédent de charge. D'un autre côté, il faut considérer qu'en supposant la premiere batterie du grand Vaisseau élevée de 5 pieds au-dessus du niveau de l'eau, celle du petit, proportion gardée, ne sera moins élevée que de 3 pouces: ainsi. il lui restera 4 pieds 9 pouces de batterie, ou simplement 4 pieds 8 pouces, en retranchant le pouce dont il doit s'enfoncer davantage, à raison de son excès de charge; & c'est à cela que se réduit tout le désavantage de ce Vaisseau à l'égard du grand,

(521.) En esset, l'unique soupçon qui pourroit nous rester, est que le petit Vaisseau perdroit quelque avantage du côté de la qualité de porter la voile, à cause de l'augmentation de charge qu'on lui donne en artillerie, en équipages & en vivres; augmentation dont la totalité a son centre de gravité plus haut que celui des bois qu'on lui a retranchés. Mais on trouvera, en saisant le calcul qui convient, que, par toutes ces causes réunies, le centre de gravité du Vaisseau ne s'élevera que de 3 pouces 4; ce qui, suivant ce qu'on a dit, Art. 383 & 385, pe diminue que de ; l'élévation du métacentre au-dessus de celui-ci, &, par conséquent, l'inclinaison du Vaisseau n'augmentera aussi que de ; c'est-à-dire, de 12 à 20 minutes; quantité qui est assurément.

négligeable.

(522.) Il est certain cependant que tous les avantages, quoique, à la vérité, peu considérables, demeurent toujours du côté du grand Vaisseau. La seule chose qui, sans aucun doute, soit en saveur du petit.

perit, est l'économie de sa construction & de son entretien; car il coûteroit à peu près ; de moins que le grand; de sorte que si le grand Vaisseau coûte 160000 Pesos\*, le petit en coutera seu-lement 140000, & les frais d'entretien seront dans la même proportion. Cette dissérence, comme on le voit, mérite d'être considérée, sur-tout si l'on fait attention aux soibles avantages qu'on a vu résul-

ter de cet excès de dépense.

(523.) Il suit de ce que nous venons de dire, que la grandeur des Vaisseaux ne doit pas excéder la mesure qui est nécessaire pour répondre aux objets pour lesquels ils sont construits; c'est-à-dire que, pour les Vaisseaux de guerre, elle doit se régler sur le service & la manœuvre de l'artillerie qu'ils doivent porter: car, commeon l'a vu, on peut obtenir, à très-peu près, tous les autres avantages toutes les fois qu'on apportera l'attention convenable à faire les calculs & les corrections nécessaires. Le Vaisseau de 60 canons exige, à sa seconde batterie, des pieces de 12, dont la longueur. y compris la culasse, est de 9 pieds 1. Ajoutant à cette quantité 4 pieds 9 pouces, moirié de la largeur de la Chaloupe, plus 1 pied pour ce dont la volée du canon doit être dans l'intérieur du Vaisseau, afin qu'on puisse le charger commodément, & 9 pouces pour l'épaisseur du bordage & des couples du côté, on aura en tout 16 pieds pour la distance qu'il doit y avoir depuis le milieu du Vaisseau jusqu'à son côté, dans la partie ou se trouve le canon; ou, en soustrayant 6 pouces pour la rentrée du vibord, on aura 15 pieds 6 pouces pour la demilargeur du Vaisseau dans cette partie. Supposant que la rentrée des œuyres mortes soit reguliérement de ; de la largeur, la moitié de cette largeur sera par conséquent les 4 de 15 pieds +, ou 19 pieds 4 pouces t, & la largeur entiere de 38 pieds 9 pouces; de sorte qu'avec cette largeur on peut construire un Vaisseau qui porte des pieces de 12 sur son second pont.

(524,) On a dû sans doute s'appercevoir que, dans le calcul que nous venons de saire, nous n'avons point compris l'espace qu'on est dans l'usage de laisser entre le côté de la Chaloupe & la culasse du canon, l'orsqu'il est entiérement rentré dans le Vaisseau. Cet espace devant servir pour que les gens de l'équipage puissent passer avec quelque sûreté, doir être au moins de 2 pieds; ce qui, avec deux autres

TOME II.

<sup>\*</sup> Le Peso est une monnoie imaginaire qui équivant à 15 Réaux de Vellon. 4 Réaux de Vellon valent une livre Tournois: ainsi, un Peso vant 3 livres 15 sols Tournois, & 160000 Pesos valent 600000 livres Tournois. Il y a aussi une monnoie réelle appellée Peso duro; cette piece vant 4 Pesetes, ou 20 Réaux de Vellon; c'est-à-dire, 5 livres Tournois; mais ce n'est pas de cette monnoie que l'Auteur vent parler, mais des Pesos imaginaires que les Espagnols appellent Pesos Sencillos.

pieds pour le côté opposé, fait 4 pieds, lesquels ajoutés aux 38 pieds 9 pouces, feront en tout 42 pieds 9 pouces pour la largeur que devroit avoir le Vaisseau. Mais tous les Constructeurs ne donnent pas un aussi grand espace; il y en a qui se contentent d'en laisser assez pour que, si, par quelque accident, les bragues venoient à lâcher, la Chaloupe ne courût pas le risque d'être endommagée. Dans

ce cas, une largeur de 40 pieds est plus que suffisante.

tillerie des Vaisseaux soit la plus courte qu'il est possible: sa manœuvre en sera beaucoup plus facile & plus prompte; l'équipage passeroit alors avec toute liberté entre la culasse des canons & la Chaloupe; & de plus, le poids de l'artillerie en seroit considérablement diminué. Les moments d'inertie seroient par là beaucoup moindres, & par conséquent, le Vaisseau en seroit plus fort & plus durable. On facrisse tous ces avantages seulement pour obtenir un peu plus devitesse dans la course des boulets; augmentation qui, bien examinée, se réduiroit peut-être à bien peu de chose; & en considérant leur esset, qui est alors beaucoup moindre, on verra qu'elle ne mérite aucune attention. En effet, par des expériences répétées sous les yeux de la Société Royale de Londres, on sçait que l'effet des boulets n'est pas proportionnel aux vitesses; au contraire, on l'a trouvé plus grand, lorsque les vîtesses sont un peu moindres.

(526.) On conclud pareillement des mêmes principes, combien il est important de ne pas porter des Chaloupes d'une grandeur si énorme; elles sont d'un très-grand embarras, à cause du grand espace-qu'elles occupent, & elles chargent prodigieusement le pont par le grand poids qui en résulte : ainsi, il y auroit un grand avantage à diminuer un peu leur capacité, & à rendre leur construction plus

légere, comme le pratiquent quelques Nations.

(527.) Ayant une sois déterminé la largeur des Vaisseaux, one trouve leur longueur par les regles que nous avons exposées dans le Chapitre précédent. Quant à la prosondeur, ou au creux, on la trouvera facilement en calculant, comme on l'a dit (Liv. II, Chap. I), le poids que doit avoir le Vaisseau tout équipé, & le volume qui correspond à ce poids, ce qui se fera en suivant les procédés qui nous avons enseignés dans le même Chapitre. On ne doit pas perdre de vue que moins le poids du Vaisseau sera grand, plus sa profondeur, ou son creux sera petit, & plus la vîtesse du sillage sera grande.

#### CHAPITRE III.

De la Stabilité, ou de la Force du Vaisseau pour porter la voile.

(528.) UN a employé tout le Chapitre VI du Livre II à expliquer & à calculer la force des Vaisseaux pour porter la voile. Dans le Chapitre IV du même Livre II, on a traité de l'inclinaison que ·les Vaisseaux peuvent prendre, dans le cas du repos, en vertu de l'action de quelque poids, ou d'une force qu'on leur applique; & dans le Chap. III du Liv. IV, on a traité de l'inclinaison qui est causée par la force avec laquelle le vent frappe les voiles. Nous avons déjà vu dans les Art. 197 & 214, qu'il y a quelque différence entre ces deux cas, toutes les fois que le centre des résissances latérales. ou des forces que les eaux exercent sur le côté du Vaisseau, ne coincide pas avec le plan horifontal dans lequel se trouve le centre de gravité: mais nous avons vu également dans l'Art. 386, que cette différence est négligeable dans les Vaisseaux construits suivant l'usage ordinaire, ou à peu près, & par conséquent, que les deux cas se réduisent à un seul, qui est rensermé dans la formule donnée à la fin de l'Art. 383, laquelle exprime l'inclinaison que doit éprouver le Vaisseau. Or, comme cette inclinaison est en raison inverse de la Stabilité, ou de la force du Navire pour porter la voile, cette force sera donc comme le dénominateur de la formule, divisé par le numérateur; c'est-à-dire que la force des Vaisseaux pour porter la -voile est en raison directe composée de la hauteur du metacentre au-dessus du centre de gravité, & du volume de fluide qu'ils déplacent; & en raison inverse des moments latéraux qu'éprouvent les voiles. Mais ces moments sont comme le sinus de l'angle que forme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent, & comme le moment avec lequel cette force agit dans la même direction - (281 & 381.). Donc la force des Vaisseaux pour porter la voile est - en raison directe composee de la hauteur du métacentre au-dessus du centre -de gravité, & du volume de fluide qu'ils déplacent; & en raison inverse -composée du sinus de l'angle que forme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent, & du moment avec lequel cette force agit dans la même direction.

(529.) Toutes ces quantités dépendent de beaucoup d'autres qui entrent dans leur composition. La hauteur du métacentre au-dessus

PLANE, I.

du centre de gravité dépend de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume, & de la hauteur du centre de gravité audessus de ce dernier centre. Pour l'ordinaire le centre de gravité est plus haut que celui de volume : ainsi, en retranchant de la hauceur du més centre au-dessus du centre de volume, la quantité donc les centres de gravité & de volume sont éloignés l'un de l'autre, il restera la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité. Dans le Chapitre III du Livre I nous avons expliqué fort en détail la manière de calculer la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume; & nous avons dit que, si ABD représente le corps du Vaisseau, AD sa ligne de flortaison lorsqu'il est dans une situation droite, & GL la même ligne lorsqu'il est incliné; C étant le centre de volume dans le premier cas, & N le même centre dans le second, en élevant la verticale NB, le point E où elle coupe la ligne BCE, qui est la verticale lorsque le Vaisseau est droit, est ce qu'on appelle le métacentre, & CE est la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume.

(530.) Cette hauteur, comme on le voit évidemment, dépend de la droite CN, ou du transport du centre de volume du point C au point N; de sorte que plus cette distance sera grande, plus la hauteur CE du métacentre sera grande. Mais la distance CN dépend du rapport entre le nouveau volume LED du Vaisseau qui se submerge dans l'inclinaison, & le volume total ABD dont le Vaisseau est submergé; par conséquent, plus ce rapport sera grand, plus la

hauteur CE du métacentre sera grande.

(531.) Mais il ne saut pas croire que ces volumes dépendent seulement du bau, ou de la plus grande largeur du Vaisseau; car il est évident qu'ils dépendent de l'assemblage de toutes les largeurs distribuées dans tous les points de la longueur du Vaisseau; de sorte qu'en quelque point de la section horisontale, ou de la ligne d'eau supérieure, qu'on augmente la largeur du Vaisseau, le nouveau volume qui se submerge dans l'inclinaison, en deviendra plus grand, et par conséquent la hauteur CE deviendra aussi plus grande.

(532.) D'un autre côté, la distance CN est encore proportionnelle à la largeur ED; & le volume qui se submerge dans l'inclinaison étant, comme le quarré de ED, multiplié par la longueur du Vaisseau, CN sera comme la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau multipliée par sa longueur. Mais ceci ne doit, toutesois, s'entendre que dans le cas où le volume total dont le Navire est submergé dans le fluide, sera toujours le même; mais en supposant que ce volume varie, la hauteur du métacentre

DE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. 319 au-dessus du centre de volume, sera (530.) en raison directe de la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau prises dans le plan de flottaison, multipliée par sa longueur; & en raison inverse du volume total que le Vaisseau aura de submergé dans le fluide : c'est ce résultat qu'on a trouvé à l'Article 150.

(533.) De cette sorte, le produit de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume, multipliée par le volume déplacé. sera comme la somme des cubes de toutes les largeurs du Vais-· seau, prises dans le plan de flottaison, multipliée par sa longueur: par conséquent, si la section horisontale faite par la superficie de l'eau: c'est-à-dire, si le plan de flottaison ne varie pas, ce pro-

duit ne variera pas non plus.

(534.) Si le centre de gravité coïncide avec le centre de volume, la raison composée de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, & du volume de fluide que déplacent les Vaisseaux, sera la même que celle de la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau, prises dans le plan de flottaison, multipliée par sa longueur: & par conséquent, le centre de gravité coincidant avec le centre de volume, la force des Vaisseaux pour porter la voile est en raison directe composee de la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau, prises dans le plan de flottaison, multipliée par sa longueur; & en raison inverse du cosinus de l'angle que forme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent, & des moments que les voiles produiroiens

dans la même direction.

(535.) On doit conclure de-là, que dans le cas où le centre de gravité coıncide avec celui de volume, la force du Vaisseau pour porter la voile dépend précisément (le reste demeurant constant) de la section horisontale du Vaisseau faite par la ligne de flottaison: de sorte que plus cette section sera grande, plus le Vaisseau aura de force pour porter la voile. Mais, comme nous l'avons dit ci-dessus, le centre de gravité ne coïncide pas ordinairement avec celui de volume, & est, au contraire, plus élevé; ainsi, cette regle n'est pas d'une application générale, elle Souffre des modifications à mesure qu'on fait quelque changement dans la disposition en hauteur, des dissérents poids dont on compose le total du Vaisseau & sa charge; parce que c'est dans cette disposition de la charge que consiste la plus ou moins grande élevation du centre de gravité. Pour un Vaisseau de 60 canons. avec 42 pieds de largeur, nous avons trouvé (152, 153 & 154.) la hauteur CE du métacentre, au-dessus du centre de volume

de 11 pieds 4, & la hauteur du centre de gravité, au-dessus de celui de volume (166.), de 2 pieds 4 pouces 4: ainsi, la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, est seulement de 9 pieds 1 pouce 4 dans le Vaisseau de 70 canons qui a, proportionnellement, moins d'œuvres mortes (168.), & par conséquent déplace un moindre volume de fluide, non-seulement la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume, est plus grande à proportion, mais la hauteur du centre de gravité audessus du centre de volume est plus petite; ainsi, la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité est, à ces deux égards, plus grande à proportion. Mais cette différence est, au reste, extrêmement petite, toutes les sois que les Vaisseaux sont semblables, & dans ce cas, toutes les hauteurs sont à peu près comme les dimensions linéaires des carenes. Ce n'est plus la même chose dans les Frégates, parce qu'à proportion leurs coques sont beaucoup moins pesantes, de même que seur artillerie. Ainsi, une Frégate de 20 canons avec 32 pieds de largeur, devroit seulement avoir son métacentre élevé au-dessus du centre de gravité de 6 pieds 11 pouces 7, pour être en proportion avec le Vaisseau de 60 canons, tandis qu'on l'a trouvé (172.), de 7 pieds 2. Le contraire arrive dans le Vaisseau à 3 ponts, à cause de sa grande quantité d'œuvres mortes & d'artillerie; son métacentre qui, pour garder la proportion du Vaisseau de 60 canons, devroit être élevé au-dessus du centre de gravité de 11 pieds 1 pouce, n'a été trouvé (173.), que de 8 pieds 7; élévation qui est moindre que dans le Vaisseau de 60 canons.

(536.) Quant au volume que le Vaisseau occupe dans le fluide, il est inutile de nous y arrêter, tout le Chap. I, du Liv. II, ayant été employé à cette recherche; & on trouve d'ailleurs ce volume déterminé pour les Vaisseaux de dissérentes grandeurs dans les Articles 112, 115, 117 & 118. Ces volumes doivent demeurer constants, à moins que les grandeurs des Vaisseaux ne varient, ou bien les épaisseurs & les pesanteurs des bois dont ils sont conftruits, comme nous l'avons dit dans le Chapitre cité, & dans le premier Chapitre de ce Livre. Par cette raison, si l'on met en pratique la diminution de l'échantillon des bois dans les Frégates, & son augmentation dans les Vaisseaux, comme on en a fait voir la nécessité dans le même Chapitre, il sera nécessaire d'avoir égard à cette dissérence.

(537.) L'angle que forme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent, seroit le complément de

PLANC. IX.

DE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. 321 velui que forme la quille avec les vergues, si la voile étoit parsaitement plane, & ne prenoit pas, en vertu de sa slexibilité. la courbure qu'elle prend, sur tout du côté sous le vent où cette courbure est très-grande. Ainsi, on voit clairement que la direction composée de toutes les directions partielles des forces qui agissent sur la voile, ne peut être perpendiculaire à la vergue, & qu'elle doit s'incliner un peu vers le côté sous le vent. Cette difsérence que tous les Auteurs ont regardée comme ne méritant aucune considération, peut monter jusqu'à 20°, & plus, comme on l'a vu dans l'Article 276: par conséquent, on ne peut non-seulement négliger d'y avoir égard, mais il est de la premiere importance d'y faire la plus sérieuse attention. Dans le Chap. I. du Liv. III, où nous avons donné dans un grand détail la théorie de la voile, nous avons trouvé (263.) que, CQ étant la quille, AK la vergue, & ABK une section horisontale de la voile, si, Free se. par les extrêmités A & K, on mene les deux tangentes AO, KO, la ligne TO, qui divise l'angle AOK en deux parties égales, sera la direction suivant laquelle la voile agira. Pour trouver l'angle CTO que forme la quille avec cette direction, nous sçavons qu'en soustrayant les deux angles A & K de 180°, il reste l'angle AOK, dont la moitié est TOK. Ajoutant maintenant l'angle AKO à l'angle TOK, on aura l'angle OFA; & soustrayant de celui-ci l'angle ASC, que forme la quille avec la vergue, il restera l'angle CTO, qui est celui qu'on cherche. Faisant donc le calcul, on déduit la regle suivante \*. Ayant abaissé la perpendiculaire TD, l'angle DTO, dont la direction TO de la force de la voile tombe plus sous le vent que la perpendiculaire TD à la vergue, est égal à la moitié de la difference des deux angles en K. & en A; & l'angle CTO que la quille forme avec la direction TO de la force avec laquelle les voiles agissent, est égal au complément de celui que forme la vergue avec la quille, augmenté de la moitié de la différence des deux angles que forme la vergue avec la voile en K & en A: d'où il-suit que plus la vergue sera brassee sous le vent, & plus la voile prendra de courbure sous le vent, à l'égard de celle qu'elle prend du côté du vent, moins le Vaisseau aura de force pour porter la voile.

(5381) En outre, nous avons démontré (268 & 269.) que la différence des angles K & A dépend de l'angle que forme la vergue

<sup>\*</sup> Le calcul dont il est ici question est très-facile; car  $AOK = 180^{\circ} - K - A$ , & partant  $TOK = 90^{\circ} - \frac{1}{4}K - \frac{1}{4}A$ . Mais  $KFO = DFT = 180^{\circ} - TOK - K = 180^{\circ} - 90^{\circ} + \frac{1}{4}K + \frac{1}{4}A - K = 90^{\circ} - \frac{1}{4}K + \frac{1}{4}A$ ; donc DTF qui est le complément de  $DFT = 90^{\circ} - 90^{\circ} + \frac{1}{4}K - \frac{1}{4}A = \frac{1}{4}(K - A)$ . Quant à la seconde partie de la regle, on voit clairement que  $CTO = CTD + DTF = le complément de <math>QSK + \frac{1}{4}(K - A)$ .

avec la direction du vent, & de sa vîtesse; de sorte que, plus \* l'angle que forme la vergue avec la direction du vent sera grand, plus aussi la disférence des angles K & A sera grande; & eette disférence deviendra d'autant plus grande, à mesure que la vîtesse du vent sera plus grande. Ainsi, la vitesse du vent étant très - petite, la différence des deux angle est zéro, & elle augmente à mesure que la vîtesse du vent augmente; de sorte que la force du Navire pour porter la voile devient d'autant moindre, à mesure que la vîtesse du vent augmente davantage, & cela sans avoir égard à la plus grande force qu'il fair alors sur la voile, mais seulement par la plus grande courbure qu'il l'oblige de prendre. Nous avons trouvé dans l'Art. 276, que le Vaisseau allant à la bouline avec un vent qui permet de porter toutes les voiles, l'angle DTO, moitié de la différence des angles K & A est de 8° 20'1, & qu'avec un vent fraix, le même angle est de 21° 3'1. Ceci admet quelques dissérences, parce qu'on déduit ces résultats d'une supposition déterminée.

(539.) Le moment de la force qu'éprouvent les voiles est exprimé par le produit de la somme de toutes les forces qu'elles produisent par la hauteur du centre des mêmes forces au-dessus du centre de gravité du Vaisseau. La formule qui détermine les forces a été donnée, Ant. 264, & elle sait voir que les forces des voiles sont en raison di-recte composée de la surface de toutes les voiles, de la vêtesse du vent, du sinus de l'angle que la direction du vent forme avec les vergues, & de la raison qu'il y a entre le sinus & l'arc de la demi-somme des angles K & A que la voile sorme avec la vergue dans ses extrémités.

(740.) La surface de chaque voile est le produit de sa chûte par sa largeur moyenne; & en prenant la somme de ces produits pour toutes les voiles qui servent, comme on l'a vu, Art. 280, on aura la surface totale de la voilure. Mais si l'on détermine d'abord, comme dans l'Art. 281, la hauteur du centre des sorces de chaque voile au-dessus du centre de gravité du Vaisseau, & qu'on la multiplie par sa surface, comme on l'a fait dans le même Article, en prenant la somme de tous ces produits, on aura l'expression du moment des voiles, dans la supposition qu'elles soient planes, que le vent les frappe perpendiculairement, & que la vîtesse du vent soit seu-lement d'un pied par seconde; il ne saut ensuite que multiplier cette quantité par le sinus de l'angle que la direction du vent sorme avec les vergues, par la vîtesse du vent, & par la raison du sinus

<sup>\*</sup> On trouve dans l'original, moins l'angle que forme, &c.; mais c'est surement une faute d'impression. Voyes la fin de l'Are. 268.

DE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. 323 à l'arc de la demi-somme des angles que la voile forme avec la vergue dans ses extrêmités, & on aura le moment des voiles pour

le cas proposé.

(541.) Comme la force du Vaisseau pour porter la voile est en raison inverse de ce moment, il s'ensuit que la force du Vaisseau pour porter la voile sera en raison inverse de la vitesse du vent, de la quantité des voiles déployées, de la hauteur du centre de cette voilure au dessus du centre de gravité du Vaisseau, du sinus de l'angle que la direction du vent forme avec les vergues, & de la raison du sinus à l'arc de la demi-somme des angles que la voile forme avec la vergue dans Jes deux extrémités. Ce rapport du sinus à l'arc devient négligeable, lorsque les vents sont soibles; car, même lorsque les vents sont violents, cas où (276.) l'angle DTF s'est trouvé de 21° 3'1, ce rapport est à peu pres de in, ce qui ne diminue le moment des

voiles que de :...

(542.) Ainsi, en donnant aux mâts & aux vergues des dimensions proportionnelles aux largeurs des Vaisseaux, comme le sont ordinairement les Marins & les Constructeurs, les moments des voiles seront à peu près comme les cubes de ces dimensions. Mais. comme, dans les vaisseaux dont les fonds sont semblables, les volumes déplacés sont aussi comme les cubes des dimensions linéaires, les forces de ces mêmes Vaisseaux pour porter la voile, seront en raison directe des hauteurs des métacentres au-dessus des centres de gravité. & en raison inverse des sinus des angles que forme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent : &, comme ces angles, dans différents Vaisseaux, ne peuvent dissérer que très-peu entre eux, il s'ensuit que les forces pour porter la voile, dans les Vaisfeaux dont les fonds sont semblables, seront à peu près dans la taison directe des hauteurs du métacentre au-dessus du centre de gravité.

(543.) On voit, d'après cela, que, dans les Vaisseaux de 60 & de 70 canons, qui, comme nous l'avons dit (535.), ont les hauteurs du métacentre au-dessus de leurs centres de gravité, à peu près dans la raison de leurs dimensions linéaires; on voit, dis-je, que leurs forces pour porter la voile seront aussi dans la raison de ces dimensions linéaires: mais, dans les Frégates & les Vaisseaux à trois ponts, cette raison n'aura pas lieu, attendu que les hauteurs du métacentre ne la suivent pas. Dans les Frégates, la force pour porter la voile sera un peu plus grande que cette raison ne l'indiqueroit; & dans les Vaisseaux à trois ponts, elle sera un peu plus petite. Nous avons trouvé (385, 387 & 388.), pour le Vaisseau de 60 canons, que les plus grandes inclinaisons peuvent aller depuis TOME II.

12 jusqu'à 15 degrés, en supposant les vents violents, & l'appareis de la voilure étant proportionné à sa force. Celles du Vaisseau de 70 canons seront, dans le même cas, de 10° ½ à 13° ½, attendu que les dimensions linéaires de ce dernier Vaisseau sont à celles du premier comme 8 est à 7. Les inclinaisons des Frégates de 20 canons seront de 14° ½ à 17° ½, en suivant le rapport des hauteurs du métacentre au-dessus du centre de gravité, qui, dans ce cas, est celui de 9½ à 7½; & ensin les inclinaisons du Vaisseau à trois ponts seront de 12° ½ à 15° ½, en suivant le même rapport, qui,

pour ce Vaisseau, est celui de 9 1 à 8 %.

(544.) Cet excès de force, pour porter la voile, qu'ont les Vaisseaux par rapport aux Frégates, a fait croire à quelques Marins qu'on pourroit tirer parti de cet avantage pour améliorer la marche des Vaisseaux, en élevant leur mâture, & augmentant par-là leur appareil, étant persuadés, d'après les raisons exposées, que cette addition ne pourroit produire aucun inconvénient. Mais on verra plus loin, & on a même déjà démontré (442.) que l'action, les efforts, ou les moments d'inertie que souffrent les mâtures dans les roulis, sont à peu près comme les quarrés des hauteurs des métacentres au-desfus des centres de gravité, & comme les poids des mêmes mâtures: par conséquent, ces efforts seront extrêmement plus grands dans les grands Vaisseaux; ainsi, leurs mâtures, qui résistent seulement dans la raison de leurs poids, se trouvent très-exposées; attendu qu'elles opposent moins de résistance, dans la raison inverse des quarrés des hauteurs des métacentres. A quels terribles accidents ne seroit-on donc pas exposé, si on augmentoit la mâture, & combien ne seroit-elle pas davantage exposée à se rompre? C'est sur-tout ce qu'on doit éviter avec le plus grand soin.

on peut trouver facilement celle d'un autre, qui différeroit un peu du premier dans son poids & dans son volume. Nous avons donné, dans l'Art. 391, la formule qui résulte de cette variation; & le dénominateur de cette formule renserme de plus le moment, ou le produit du volume ajouté, par la distance entre les centres de gravité du poids & du volume qu'on aura ajouté: en outre, ce même dénominateur contient encore la différence qui résulte dans le produit de la houvelle hauteur du métacentre au dessus du centre du nouveau volume, par ce même volume. Ainsi, de deux Vaisseaux dont les mâtures & les appareils sont égaux, les forces pour porter la voile, seront comme le produit de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, par le volume qu'occupe le premier V aisseau, cst au même produit.

plus celui du volume qu'on ajouteroit au fecond Vaisseau, par la distance entre les centres de gravité du poids & du volume ajouté, plus encore la disserence qui resultera dans le produit de la nouvelle hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume, par le même nouveau volume. Il faut observer que ceci est pour le cas où le centre du poids ajouté est plus bas que celui du volume ajouté: mais si, au contraire, le premier centre est plus haut que le second, le produit de ce volume ajoûté par la distance entre les deux centres, doit être retranché.

on supposoit une diminution, alors les deux quantités qui en résultent pour le second Vaisseau, doivent être retranchées, lorsque le centre de gravité du poids retranché est plus bas que celui du volume aussi retranché. Ce sera le contraire, si le centre de gravité du

poids retranché est plus haut que celui du volume.

(547.) Si on ajoutoit du lest à un Vaisseau, ou qu'on le chargeat de quelque autre poids, comme, dans ce cas, la fection horisontale faite par la superficie de l'eau, ne varie pas sensiblement, le produit de la nouvelle hauteur du métacentre au-dessus du centre du nouveau volume, par ce même volume, ne variera pas non plus (392.): ainsi, la seule augmentation qu'il y aura sera le moment, ou le produit du volume dont le Vaisseau seroit plus submergé, par la distance entre le centre de ce volume & celui du lest ajouté. Donc les forces pour porter la voile, avant & après avoir ajouté du lest, seront entre elles comme le produit du volume que le Vaisseau déplagoit dans son premier état, par la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, est à ce même produit, plus celui du volume ajoute, par la distance entre les centres de ce volume & du poids ajouté: ou, parce que les volumes sont comme les poids, ces forces pour porter la voile seront entre elles comme le produit du poids de tout le Vaisseau, par la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, est à ce même produit, plus celui du poids du lest ajouté, par la distance entre les centres de ce lest & du volume dont le Vaisseau se submerge davantage. Par exemple, dans le Vaisseau de 60 canons, nous avons trouvé (166.) la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité de 9 pieds 7, & (161.) son poids de 43750 quintaux: ainsi, le produit de ces deux quantités est 399219. Supposons maintenant qu'on augmente la charge de ce Vaisseau de 3600 quintaux, placés à 15 pieds au-dessous de la superficie de l'eau; alors, comme la distance entre le centre de ce poids & celui du volume qui se submerge, pris dans la superficie de l'eau, est aussi des mêmes 15 pieds, le produit de cette distance

par le poids ajouté 3600 quintaux, sera de 54000; par conséquent, la force du Vaisseau pour porter la voile, dans le premier cas, sera à la même sorce, dans le second, comme 399219 est à 399219 plus 54000; ou, en réduisant, comme 175 est à 175 plus 24. La force du Vaisseau pour porter la voile, avec les 3600 quintaux de lest de plus, sera donc de 175 plus sorte que lorsque le Vaisseau étoit dans son premier état; & l'inclinaison du Vaisseau en sera d'autant moindre.

(548.) Il suit de la qu'en ajoutant un poids au-dessous de la superficie de l'eau, le Vaisseau portera davantage la voile qu'auparavant; &, par la même raison, qu'en retranchant un poids au-dessus de la même superficie, le Vaisseau portera encore davantage la voile. Ainsi, si l'on retranche, par exemple, un poids de 456 quintaux i dans la mâture, les agrès & apparaux, & qu'on suppose que le centre de gravité de ce poids est élevé de 60 pieds au-dessus de la superficie de l'eau; comme le nombre 456 ; est le produit de 9; par 50, le moment qu'il produira sera le produit de 9 i par 50 & par 60, ou de 9 i par 3000: donc la force du Vaisseau pour porter la voile, sera par - là augmentée de 17. Si nous supposons que le centre de gravité de toute l'artillerie, est élevé de 9 pieds : au-dessus de la superficie de l'eau, & qu'on la rende plus légere de 1000 quintaux, le moment que produiroient ces 1000 quintaux feroit seulement le produit de 9 pieds † par 1000, ou seroit seulement le tiers de celui qu'on a trouvé cidessus : donc l'augmentation de force pour porter la voile seroit seulement le tiers de 📆, ou de 📆; quantité qui ne mérite presque aucune considération. Ainsi, on se procure peu d'avantage dans la qualité de porter la voile par la diminution du poids de l'artillerie. On peut, en suivant le même procédé, soumettre à l'examen & au calcul tout autre cas qu'on voudra supposer.

Vaisseau, & placé au-dessous de la surface de l'eau, par sa distance à cette surface, exprime le moment dont la Stabilité, ou la force du Vaisseau pour porter la voile, est augmentée; & qu'au contraire, ce même produit exprime le moment dont la même sorce est diminuée, si, au lieu d'ajouter le poids, on le retranche : il s'ensuit que, si on transporte un poids d'une hauteur à une autre, le produit de ce poids, par la distance verticale à laquelle on le transporte, exprimera le moment dont la force du Vaisseau pour porter la voile, sera augmentée, si on a placé le poids plus bas qu'il n'étoit, ou le moment dont cette sorce est diminuée, si on l'a placé plus haut. Ainsi, ayant trouvé (514.) qu'en construisant de bois de sapin le Vaisseau de

DE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. 327 construction. Il est clair que c'est la même chose que si on retranchoit ce poids du centre de gravité de la coque du Vaisseau, lequel (161.) a été trouvé élevé de 11 pieds ; au-dessus de la face supérieure de la quille. Supposons maintenant que les mêmes 7000 quintaux soient remplacés par 7000 quintaux de lest, dont le centre de gravité soit élevé de 3 pieds au dessus de la quille, & nous aurons 8 pieds ; pour la distance verticale à laquelle le poids a été transporté; ainsi, le moment dont la force du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée, sera égal au produit de 7000 multiplié par 8 ;, lequel produit est 60667. Si donc on vouloit que ce Vaisseau construit en sapin ne portât pas davantage la voile qu'il ne la portoit étant construit en chêne, on y parviendroit en diminuant le lest qu'on suppose ajouté, d'une quantité telle qu'étant multipliée par 15, distance du lest ajouté à la superficie de l'eau, il en résultât le même moment 60667. Cette quantité se trouve de 4044 quintaux 4, lesquels étant retranchés des 7000 ci-dessus, il restera 2955. quintaux 1; c'est la seule quantité de lest dont le Vaisseau a besoint pour avoir autant de force pour porter la voile que lorsqu'il étoit construit eu chêne; c'est ce que nous avons déjà dit à l'Art. 515.

(550.) Si on augmente le creux du Vaisseau, c'est-à-dire, si on augmente proportionellement les profondeurs de tous les points de la surface de la carene qui est submergée dans le fluide, on trouvera, par la même regle, la différence qui doit en résulter dans la force pour porter la voile. Supposons, pour un instant, que toute la carene ainsi augmentée soit submergée dans le fluide, parce qu'on auroit augmenté proportionnellement le poids correspondant; dans ce cas, le produit de la hauteur du métacentre au-dessus du centre du nouveau volume, par le même volume, ne varie nullement, à cause que la section faite à la superficie de l'eau ne change point. Donc il n'y a d'autre différence que le produit du poids ajouté, par la distance de son centre de gravité, à celui du volume ajouté, qui, dans ce cas, est le même que le centre de tout le volume du corps. Si donc toutes les profondeurs du Vaisseau de 60 canons recevoient une augmentation de 10, son volume & son poids augmenteroient dans la même raison : le poids ajouté seroit donc de 4375 quintaux; & si son centre est placé is pieds au-dessous de la surface de l'eau, comme celui du volume est abaissé de 7 pieds; il restera 7 pieds; pour la distance entre les deux centres du poids & du volume ajoutés; & le produit 34271 de 4375 par 7 ; sera la quantité dont la force pour porter la voile augmentera. Ainsi, cette sorce, avant d'avoir augmenté les prosondeurs du creux, sera à la même force, après avoir fait cette augmentation, comme 399219 est à 399219 plus 34271; c'est-à-dire que cette force dans le second cas sera plus grande que dans le premier de  $\frac{34271}{399219}$ , ou à peu près de  $\frac{86}{1000}$ .

(551.) Mais il faut observer que tout le poids 4375 quintaux ne peut pas se considérer comme lest placé à 15 pieds au-dessous de la superficie de l'eau; il faut tenir compte du bois qu'il faut nécessairement ajouter pour l'augmentation de la carene; les couples sont plus longs de toute l'augmentation qu'on donne au creux. & le nombre des bordages est plus grand. Supposons que l'augmentation de poids, provenant de celle du bois, soit de 1200 quintaux, & que son centre soit abaissé de 10 pieds au-dessous de la superficie de l'eau: alors, dans cette supposition, en soustrayant 7 pieds : de ces 10 pieds, il restera 2 pieds : pour la distance entre les centres de gravité du poids & du volume ajouté; & le produit 3400 de 1200 par 2 7, sera le moment qui résulte de la quantité de bois ajouté. Ces 1200 quintaux étant maintenant retranchés des 4375, trouvés ci-dessus, il restera 3175 pour la quantité de lest qu'on doit ajouter, laquelle, étant multipliée par 7 %, donnera le moment 24871; & ce dernier nombre étant ajouté à 3400, donnera pour le moment total 28271; moment qui est de 6000 plus perit qu'on ne l'avoit trouvé ci-dessus. La force pour porter la voile dans le second cas, ne sera donc plus grande qu'elle n'étoit dans le premier que de  $\frac{28271}{399219}$ , ou à peu près de  $\frac{71}{1000}$ .

(552.) En suivant la même regle, on peut disposer le Vaisseau de maniere qu'il n'ait pas plus de force pour porter la voile, qu'il n'en avoit auparavant. Il ne faut, pour cela, que lui ôter une quantité de lest nécessaire pour produire un moment de 28271, dont la force pour porter la voile a été augmentée. Le volume qu'on enleve, dans ce cas, est celui dont le Vaisseau sortira de l'eau à la superficie de celle-ci; par conséquent; son centre peut être considéré comme à peu près dans la même superficie; & le moment sera le produit du lest qu'on doit ôter par la distance de son centre à la superficie de l'eau; distance qui, dans le cas présent, est de 15 pieds. Divisant donc les 28271 par 15, il vient au quotient 1885 quintaux; c'est la quantité de lest qu'on doit retrancher. Cette quantité 1885 quintaux étant donc soustraite des 3175 ci-dessus, le reste, 1290 quintaux, exprimera la quantité de lest qui est seulement nécessaire, pour que, dans ce second cas, le Vaisseau air autant de force pour porter la voile que dans le premier; la batterie se trouvera par-là plus élevée

BE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. \$29

de toute l'épaisseur du volume qui correspond aux 1885 quintaux;

c'est-à-dire, d'environ 6 pouces.

(553.) Ce qu'on vient de dire de l'augmentation du creux, ou de celle du volume qui en est une conséquence, & que nous avons considéré comme placé au centre du volume de tout le Vaisseau, doit s'entendre de même de tout autre volume qu'on ajouteroit dans les sonds du Vaisseau, sans toucher à la section horisontale saite à la superficie de l'eau. Il ne saut que considérer où se trouve le centre de ce volume ajouté, & sa distance au centre du poids qu'on ajoute; multipliant ensuite cette distance par le poids ajouté, le produit sera le moment dont la sorce du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée, dans le cas où le centre du poids est plus bas que celui du volume; & au contraire, il marquera le moment dont cette même sorce sera diminuée, si le premier centre est plus haut que le second.

(554) De-là il suit clairement que si le poids ajouté se place au centre du volume ajouté, la force du Vaisseau pour porter la voile n'en sera ni augmentée ni diminuée, quoiqu'on ait augmenté

ses fonds, ou son volume.

(555.) Il suit pareillement que si on augmente le volume dans une partie, & qu'on le diminue dans une autre de la même quantité, la force du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée, si le volume ajouté est plus élevé que le volume retranché, & elle sera diminuée dans le cas contraire. Car si l'on suppose que le poids correspondant au volume ajouté, soit placé en quelque endroit plus bas que le même volume, le moment qui en résultera sera le produit de ce poids, par sa distance au centre du volume ajouté; duquel il faudroit soustraire le produit de ce même poids, par sa distance au centre du volume retranché: par conséquent, la dissérence de ces deux produits exprime, comme on voit, le produit du poids par la distance entre les centres des volumes ajouté & retranché.

(556.) Ceci fait voir combien il est important pour augmenter la force des Vaisseaux pour porter la voile, d'élargir ou de renfler les couples de proue & de poupe dans le voisinage de la flottaison, & de diminuer, c'est-à-dire, de rendre plus sins par le bas les couples du milieu. Car dans ce cas le volume ajouté étant plus élevé que le volume retranché, la force du Vaisseau

pour porter la voile en doit être augmentée.

(557.) En augmentant la longueur du Vaisseau, la coque & le volume submergé dans le fluide augmentent proportionnellement; & le centre de gravité du poids du bois ajouté coıncide,

à peu près, avec le centre du total de la coque; lequel, dans le Vaisseau de 60 canons, est élevé (161.) au-dessus de la quille de 11 pieds : Le centre du volume ajouté coıncide pareillement avec celui de tout le volume submergé, lequel, dans le même Vaisseau est abaissé de 7 pieds à au-dessous de la superficie de l'eau, ou, ce qui revient au même, est élevé de 10 pieds 1 audessus de la quille. Le poids de la coque a été trouvé dans le même Art. 161 de 27125 quintaux : donc si l'on augmente la longueur de -, il y aura 2712 quintaux + d'augmentation de bois. Mais le poids total du Navire est de 43750 quintaux, donc il faudra ajouter 4375 quintaux pour caler le Vaisseau jusqu'à sa ligne d'eau primitive; & par conséquent il faudra augmenter le lest de 1662 quintaux 4. Le moment, ou l'augmentation de la force du Vaisseau pour porter la voile, consistera donc dans le produit 13023 de ces 1662 quintaux &, par la distance de leur centre de gravité au centre du volume, laquelle (550.) est de 7 pieds 1; & aussi dans le produit 2260 des 2712 quintaux \$ de bois par la distance de leur centre de gravité au centre de volume, laquelle est de 11 ; moins 10 ;, ou de ;. Mais comme le centre du volume est plus bas que celui des 2712 quintaux ? de bois; ce dernier produit doit être retranché du premier. & il reste seulement 10763, pour le moment avec lequel la force du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée. De plus, en augmentant la longueur, on augmente proportionnellement le produit de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume multipliée par le même volume. Or, en réduisant ce volume en quintaux de poids, comme nous l'avons fait pour les autres quantités, le produit de la hauteur du métacentre au dessus du centre de volume par le poids total du Vaisseau, est (154.), pour le Vaisseau de 60 canons, le produit de 11 + par 43750, ou 503125, dont la dixieme partie 503124, est le moment dont, à cet égard, la force du Vaisseau pour porter la voile est augmentée. Joignant donc ce moment avec celui trouvé ci-dessus 10763, on aura 61075 pour le moment total dont la force du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée: & par conséquent, cette force avant l'augmentation de la longueur sera à la même force après l'augmentation, comme 399219 est à 399219 plus 61075. Ainsi, la force pour porter la voile dans le second cas fera plus grande que dans le premier de  $\frac{61075}{399219}$ , ou à peu près de  $\frac{3}{20}$ .

(558.) Si on yeur que le Vaisseau n'ait pas plus de force pour porter

porter la voile qu'il n'en avoit auparavant, on divisera le moment 61075 par 15, distance de la superficie de l'eau au centre du lest qu'il faudra retrancher, & le quotient 4071 \(\frac{1}{2}\) exprimera le nombre des quintaux qu'il faut retrancher. Dans ce cas, le Vaisseau, en confervant la même sorce pour porter la voile, aura sa batterie plus élevée de 8 pouces au-dessus de la surface de l'eau.

(559.) On peut faire le calcul de la même maniere, en supposant qu'on allonge le Vaisseau dans quelqu'une de ses parties. Supposons, par exemple, qu'on l'allonge de 10 pieds dans son milieu, en saisant, dans cet espace de 10 pieds, tous les couples égaux au maître couple; alors, comme l'aire du maître couple qui est submergée dans le fluide, est de 620 pieds quarrés, le volume submergé sur la longueur de 10 pieds, sera de 6200 pieds cubiques, qui équivalent à un poids de 3952 quintaux. Le poids du bois qui entrera de plus dans la construction de cette longueur, sera de 1800 quintaux; son centre de gravité sera élevé à peu près de 11 pieds au-dessus de la face supérieure de la quille, ou abaissé de 7 pieds au-dessous de la superficie de l'eau; & celui du volume ajouté étant abaissé de 8 pieds au-dessous de la même superficie, il y a une dissérence d'un pied, laquelle étant multipliée par 1800, donnera 1800 de moment; c'est l'expression de la diminution de force pour porter la voile qui résulte du poids du bois. Retranchant maintenant les 1800 quintaux ci-dessus du poids entier 3952, il restera 2152 quintaux, lesquels expriment la quantité de lest qu'on doit ajouter. Multipliant cette même quantité par 7, distance à laquelle on le suppose placé audessous du centre du volume ajouté, on aura 15064 pour le moment dont la force pour porter la voile est augmentée. Donc en retranchant de ce moment le moment 1800, qui est négatif, il restera 13264 pour l'expression du moment réel dont la force pour porter la voile est augmentée. En outre, si nous nous servons de la méthode exposée dans l'Art. 151, pour trouver la hauteur du métacentre au dessus du centre de volume, nous trouverons que le produit de cette hauteur. par le même volume, doit augmenter, dans le cas dont s'agit ici, à peu près de ;, ou de 65391. Ce moment étant ajouté à celui de 13264 qu'on a trouvé ci-dessus, on aura une somme de 77655: par conséquent, la force du Vaisseau pour porter la voile sera augmentée de 77655 399219, ou, à fort peu près de :. Ceci fait voir combien on augmente la Stabilité du Vaisseau, en saisant un certain nombre de couples égaux au maître couple; car, dans le cas de l'Article précédent, où l'on a augmenté proportionnellement toute la longueur du Vaisseau;

TOME II.

 $T_{\mathsf{t}}$ 

de ;, ou de 15 pieds, il n'en a résulté que ; d'augmentation dans la Stabilité, tandis que dans celui où la longueur a été seulement augmentée de 10 pieds, la Stabilité a été augmentée des ; & si l'allongement avoit été sait de 15 pieds, la Stabilité eût été augmentée

des . quantité double de celle de l'Article précédent.

(560.) Si on vouloit que le Vaisseau, après avoir été augmenté de 10 pieds en couples égaux au maître couple, n'eût, pour porter la voile, que la même sorce qu'il avoit auparavant, on diviseroit les 77655 de moment par 15, distance de la superficie de l'eau au centre du lest qu'il saudra retrancher, & le quotient 5177 sera le nombre de quintaux de lest à retrancher. Dans ce cas, le Vaisseau, en conservant la même sorce pour porter la voile, aura sa batterie plus élevée au-dessus de l'eau d'environ 11 pouces. Il saut remarquer, dans ce cas, que le Vaisseau ne portant, dans son premier état (161.), que 4935 quintaux de lest, ce nombre étant joint aux 1800 quintaux, qui (559.) ont été auparavant ajoutés, le total sera de 6735, duquel retranchant 5177, il restera seulement 1558; c'est la quantité de lest avec laquelle le Vaisseau naviguera, en portant la voile

avec la même force qu'auparavant.

(561.) Par la même méthode, on résout également le cas dans lequel on voudroit augmenter la largeur du Vaisseau; mais, comme on suppose qu'alors on augmente l'appareil dans la même proportion, il est nécessaire d'avoir égard à cette circonstance qui diminue beaucoup la Stabilité. Supposons donc que l'augmentation de la largeur soit de 👆, & que l'augmentation du bois qui en résulte soit dans la même proportion, le centre de gravité de cette quantité de bois ajouté étant le même que celui de la coque : mais, comme cette variation n'altere en rien le centre de volume, la Stabilité qui résultera de l'augmentation du bois & du lest, sera, comme dans le cas de l'augmentation de la longueur (557.), de 10763. Le produit de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de volume, par le même volume, est, dans ce cas, comme les cubes des largeurs (153.), ou comme 1000 est à 1331, & l'augmentation sera, par conséquent, comme 1000 est à 331: donc le produit 503125 augmentera maintenant de 166534. Ajoutant à cette augmentation les quantités 10763, & 399219, la somme sera de 566753. Divisant ensuite cette somme par 1331; & le nombre 399219 par 1000, ces deux diviseurs exprimant la raison des cubes des largeurs, ou les moments des apppareils, on trouve enfin que la force du Vaisseau pour porter la voile avant l'augmentation de la largeur, est à la même force après cette augmenDE LA FORCE DU VAISSEAU POUR PORTER LA VOILE. 333 tation, comme 399219 est à 433145 : d'où l'on conclura que

l'augmentation de cette force est à peu près de 17.

(562.) On peut, sans augmenter la largeur principale du Vaisseau, ou sa plus grande largeur au maître couple, augmenter toutes les largeurs des autres couples. Dans ce cas, comme les Marins sont dans l'usage de regler leur appareil sur la largeur du
maître couple, il restera toujours le même, & cependant la Stabilité
augmentera beaucoup. Si nous supposions, par exemple, qu'on eût
donné au Vaisseau des largeurs telles, qu'il en résultât une augmentation de la moitié de celle du cas précédent, ou qui sût la moitié de 167534, dissérence de 566753 à 399219, la sorce pour
porter la voile, ou la Stabilité, avant l'augmentation des largeurs,
seroit à la même Stabilité après cette augmentation, comme 5 est à
7, à sort peu près: & l'augmentation de cette sorce seroit de 7;
quantité double de la plus grande que nous ayons trouvée précédemment.

(563.) On voit, d'après cela, combien il importe pour obtenir une bonne Stabilité, que le Vaisseau ait une largeur suffi-sante dans ses extrêmités de poupe & de proue. Nous avons sait voir aussi dans l'Article 393, que si le corps du Vaisseau étoit composé de deux prismes triangulaires, il prendroit plus de 4 sois davantage d'inclinaison qu'un autre Vaisseau de la sorme d'un parallélipipede rectangle, ces deux Vaisseaux étant cependant de la même longueur & largeur, & du même volume; cette trèsgrande dissérence vient des plus grandes largeurs du parallélipi-

pede à ses extrêmités.

(564) Enfin, en examinant tout ce qui est relatif à la Stabilité, ou à la force du Vaisseau pour porter la voile, il est essentiel de considérer un cas qui mérite la plus sérieuse attention; c'est ce-lui où le vent étant sort, le Vaisseau vient à coësser. Nous avons démontré, dans l'Article 390, que si la vîtesse du vent étoit de 60 pieds par seconde, le corps du Vaisseau pouvoit s'incliner de 35 degrés, & que l'eau pouvoit arriver un pied plus haut que les seuillets des sabords de la seconde batterie. Il est donc absolument nécessaire de prendre toutes ses précautions pour prévenir cet accident, qui peut avoir les suites les plus dangereuses, parce que le Vaisseau étant dans cet état, l'essort, même médiocre, d'un coup de mer pourroit occasionner sa perte totale.



## CHAPITRE IV.

De la Marche & du Rumb de vent que suivent les Vaisseaux.

PLANC, IX.

(565.) Nous avons examiné fort en détail ce qui regarde la marche. ou le mouvement progressif des Vaisseaux (Liv. IV, Chap. I.). Nous avons considéré ce mouvement comme composé de deux actions. l'une directe, ou dans le sens de la quille, & l'autre latérale. ou perpendiculaire à la premiere. Nous avons distingué les produits de ces deux actions, & celle qui en est composée, en nommant l'une, vîtesse directe, la seconde, vîtesse latérale, & la troisseme. vitesse oblique; & outre ces trois vîtesses, nous en avons considéré une autre, qui est celle avec laquelle le Vaisseau s'éleve, ou gagne dans le vent'; vîtesse dont la connoissance n'est pas moins essentielle que celle des trois autres. De toutes ces vîtesses, nous n'avons calculé que la premiere, parce qu'étant une fois connue. on en conclud facilement les deux autres. Mais, comme la formule qui la détermine est extrêmement compliquée (343.), ce qui la rend difficile à être entendue & expliquée avec la clarté qui conviendroit, nous nous contentons ici de tâcher de la faire entendre par une construction géométrique.

Fpg. 53.

(566.) Supposons que QA représente la quille du Vaisseau. VE la vergue, VIE la voile, & JC la direction du vent. Par les extrêmités V & E de la voile, soit mené les deux tangentes VB, EB, & la ligne BD qui divise l'angle VBE en deux parties égales; ayant ensuite tiré une ligne quelconque FO perpendiculaire à la quille QA, on prendra sur cette ligne les parties GO. GH, dans la raison des quantités constantes, qui, multipliées par les vîtesses latérale & directe, donnent les-résistances correspondantes latérale & directe. Or, on a calculé ces quantités dans le Chapitre V du Livre II, & l'on a trouvé (187.), pour le Vaisseau de 60 canons, qu'elles étoient 3316 & 294. Ainsi, pour ce Vaisseau, on aura GO est à GH, comme 3316 est à 294, & la même proportion aura lieu pour tout autre Vaisseau qui lui sera semblable. Du point H soit abaissé la ligne HK perpendiculaire sur BD, laquelle coupera la quille en M; par ce point, tirant la ligne OML, & ensuite la ligne CLF qui lui foit perpendiculaire, cette derniere ligne sera le Rumb de vent que suivra le Vaisseau.

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT.335

(567.) Maintenant, pour trouver sa vîtesse, on formera sur GO & GH les deux triangles rectangles GNO, GPH; de sorte que GN soit parallele à KH; ensuite sur VE prolongée, on prendra CR égale à GN, & on abaissera sur CI & sur CO les perpendiculaires RS, RT. Cela fait, on prendra TX égale à GP, l'on fera GU telle que cette droite soit à GO comme la vingtieme partie du nombre des pieds quarrés de la surface de la voilure qui est déployée (280), diminuée dans la raison de l'arc au sinus de la moitié de l'angle ZBE, est à la quantité constante, qu'on a dit être de 3316 pour le Vaisseau de 60 canons. De plus, soit tiré UH, & soit sormé en O l'angle GOW égal à GUH; & faisant enfin XY égal à GW, cette construction donnera VR est à RS, comme la vîtesse du vent est à la vîtesse directe du Vaisseau. De cette sorte, ayant tiré la ligne YS, si l'on prend Ya égale au nombre de pieds que le vent parcourt dans une seconde, & si l'on tire ab parallele à RS, la droite ab exprimera le nombre de pieds que le Vaisseau parcourra directement, aussi dans une seconde, c'est-à-dire, suivant la direction CQ de la quille. Prenant donc ensuite sur CQ la partie Cd égale à ab, & élevant la perpendiculaire de, la partie Ce sera la vîtesse oblique, & de sera la vîtesse latérale du Vaisseau.

(568.) Si du point C on éleve la ligne Cf perpendiculaire à la direction JC du vent; & si l'on abaisse sur cette ligne la perpendiculaire ef, alors se exprimera la quantité dont le Vaisseau

gagne dans le vent.

(569.) Cette construction peut aussi servir pour déterminer les avantages qui peuvent résulter de la variation de quelques-unes des quantités, lignes, ou angles dont elle dépend. Si les deux Jignes YR & RS ne varioient pas, comme il paroît au premier coup d'œil qu'elles ne devroient pas varier, la quantité & la disposition de l'appareil étant les mêmes, les vîtesses du Vaisseau seroient comme celles du vent: mais le vent venant à augmenter, la courbure des voiles déjà plus grande sous le vent augmentera à l'égard de celle qui a lieu dans la partie du vent; & par conséquent, la direction DB tombera plus sous le vent. L'angle QDB, & son égal NGO augmenteront, ce qui diminuera GN, & son égale CR; & quoique cette diminution ne fasse pas varier la raison de SR à RX, parce que ces deux droites diminuent proportionnellement, cependant comme la quantité XY demeure constante, il s'ensuit que la raison de SR à RY qui est celle dans laquelle doivent être les vîtesses du Vaisseau & du vent,

doit nécessairement devenir plus petite. Cette différence peut être diminuée en ayant soin de diminuer, autant qu'il sera possible, la courbure de la voile, laquelle dépend beaucoup de sa largeur

& de la qualité de la toile dont elle est faite.

(570.) Si on augmente la quantité de voilure, GU augmentera dans la même raison, & GW, ou son égale XY diminuera dans la raison inverse de celle suivant laquelle doit augmenter la raison de SR à RY, ou la raison des vîtesses du Vaisseau & du vent; mais comme RS demeure constante, les vîtesses du Vaisseau seront en raison inverse des RY. Si nous supposons, par exemple, que les trois lignes SR, RX, & XY, sont entr'elles comme 3, 5, & 4, comme elles le sont en esset, à peu près, lorsque le Vaisseau va à la bouline avec tout son appareil, en diminuant XY de \frac{1}{4}, diminution qui équivaut à l'augmentation de voilure des deux perroquets, XY sera comme \frac{7}{4}, & la vîtesse du Vaissedans le premier cas sera à sa vîtesse dans le second, comme 8 \frac{1}{4} est à 9, ou comme 17 est à 18: de sorte que sur chaque 17 milles il y aura un mille d'augmentation, la voilure étant augmentée de \frac{1}{4}.

(571.) La variation de l'angle que forme la vergue avec la quille, est celle qui affecte plus sensiblement la vitesse du Vaisseau. On a traité cet objet d'une maniere fort étendue, dans le Chapitre II du Livre IV, & on a démontré les ayantages qu'on peut tirer de la disposition des voiles; de sorte que ces avantages peuvent être tels que les Bâtiments parviennent enfin à marcher plus vite que le vent. En effet, si au lieu de disposer l'appareil de façon que les vergues forment l'angle QCE de 40°, comme le disposent les Marins dans le cas où l'on cingle à la bouline, on le disposoit de maniere que cet angle sût seulement de 28 à 29°, on voit bien, en suivant les regles prescrites, que SR devient plus grand dans la seconde disposition, & que RY devient plus petite; par conséquent, la vitesse du Vaisseau doit aussi devenir beaucoup plus grande à l'égard de celle du vent. On pourroit croire, par la même raison, qu'en diminuant encore davantage cet angle, la vîtesse du Bâtiment iroit toujours en augmentant; mais cependant il n'en est pas ainsi: cette augmentation a une limite ou un maximum, passé lequel la marche diminue. Car il est clair que si la droite DB parvient à être perpendiculaire à la quille QA, GN coincidera avec la même quille, que même elle s'évanouira, le point N tombant sur le point G, & de même le point R sur C, ce qui rend SR égale à zéro; &

DELA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 337 quoique la droite RX s'évanouisse en même temps, XY demeure

constante, & la relation de SR à RY, ou de la vîtesse du Bâtiment

à celle du vent est infiniment petite.

(572.) On a trouvé (364.) que ce maximum avoit lieu pour le Vais-Teau de 60 canons, lorsque l'angle QCE est de 28° 47', dans le cas où ce Vaisseau cingle à la bouline, avec tout son appareil déployé; & on a dit au même endroit, qu'on ne pouvoit obtenir ce maximum, à cause que les haubans & l'étai ne permettent pas de faire cet angle OCE beaucoup moindre que de 40°. Dans les Bâtiments à voiles latines, on peut, sans le moindre embarras, former cet angle de la grandeur nécessaire; &, dans le cas du vent largue, il est évident qu'on peut aussi le former dans les Vaisseaux. Dans la supposition que la direction du vent forme avec la quille un angle ouvert par la poupe de 46°, nous avons trouvé (363.) qu'avec 17680 pieds quarrés de voilure, l'angle QCE doit être de 50° 11', tandis que les Marins le forment de 70°; d'où l'on a conclu que la vîtesse du Vaisseau. dans le cas de la meilleure disposition, est à la vîtesse qui résulte de la pratique des Marins, comme 71 est à 64, c'est-à-dire qu'elle est presque de ; plus grande.

(573.) Cette disposition avantageuse des angles n'est pas cependant constante, comme l'ont cru jusqu'à présent les Géometres; elle dépend de la quantité de voilure qui est déployée. Car on a vu. dans le même Article 363, que dans le même cas de vent largue. le Vaisseau naviguant avec seulement la grande voile & la misaine: c'est-à-dire, ne portant que 5200 pieds quarrés de voilure, on a vu, dis-je, que cet angle doit être de 56° 21'; au lieu 50° 11'; & le Vaisseau cinglant à la bouline (364.), il doit être de 40° 42', comme le font à peu près les Marins; de sorte que plus la quantité de voile déployée est grande, plus l'angle que forme la vergue avec

la quille doit être petit.

(674.) Cet angle dépend encore de la relation entre GO & GH(-361.); de sorte que plus GH sera petit à l'égard de GO, plus l'angle que forme la vergue avec la quille doit être petit; & par consequent, plus le Bâtiment sera fin, ou plus la relation entre les quantités constanses qui, multipliées par les vîtesses directe & latérale, expriment les résistances directe & latérale, sera petite, plus aussi cet angle sera petit. Les vergues d'un Chebec doivent, par conséquent, former avec sa quille un angle plus petit que celles d'un Vaisseau; & les vergues d'une Galere, ou d'une Goëlette \* doivent encore former un angle plus petit que celles d'un Chebec.

<sup>#</sup> En Bipagnol Gelosa-

(575.) Le même angle doit également diminuer (361.) lorsque la dissérence entre les angles QCE & le complément de BDQ qui résulte de la courbure plus ou moins grande de la voile, diminue; de sorte que moins la courbure de la voile sera grande du côté sous le vent à l'égard de la courbure du côté du vent, plus cet angle doit être petit. Ainsi, cet angle doit dépendre encore de la qualité & de la tension de la voile. Toutes ces considérations sont qu'il est difficile de donner une solution aussi simple & aussi sacile pour la pratique qu'il seroit à desirer. Le plus court sera de suivre le calcul

tel qu'on l'a exposé depuis l'An. 360 jusqu'à l'Ant. 364.

(576.) Dans l'analyse que nous faisons de tout ce qui concerne la marche du Vaisseau, il est nécessaire que nous ayons égard à la nature de sa construction; c'est-à-dire, à la raison dans laquelle se trouvent les lignes GO & GH, qui est celle des quantités constantes qui, multipliées par les vitesses correspondantes, expriment les résistances latérale & directe. Supposons que GH devienne plus petite; dans ce cas, l'angle GUH, & fon égal GUW, feront aussi plus petits; de sorte que GW, ou son égale XV, sera toujours comme GH. Ainsi, à mesure que GH diminue à l'égard de GO, YR diminuera pareillement à l'égard de RS; & par conséquent, la raison de SR à RY, laquelle est celle des vîresses du Vaisseau & du vent, deviendra plus grande. La droite XT égale à GP doit également diminuer; donc, par ces deux raisons réunies, la relation de SR à RY doit devenir plus grande. La droite entiere TY diminue donc dans la même raison que GH; & comme SR demeure constante, les vîtesses Vaisseaux seront dans la raison inverse des RY, quantités qui dépendent de la constante RT, & des TY, qui sont comme les GH. D'après cela, il faut conclure que, si, dans le Vaisseau de 60 canons, pour lequel nous avons trouvé que GO est à GH, comme 3316 est à 294, & dans lequel RT est à peu près égale à TY, nous augmentons la longueur de ;, la ligne GH sera aussi plus petite de +, sans aucune différence sensible : donc la premiere vitesse sera à la seconde, comme 2 moins est à 2, ou comme 19 est à 20 : de sorte que, pour chaque 19 milles, le Vaisseau parcourra un mille de plus. Si, en considération de l'augmentation de la longueur, & par conséquent de l'augmentation de la capacité, on jugeoir à propos de retrancher une certaine partie du lest pour que la force du Vaisseau pour porter la voile fût la même qu'auparavant l'augmentation de la longueur; alors GH diminueroit encore de quelque chose; mais on retireroit très-peu d'avantage de cette derniere opération, attendu qu'on DE LA MARCHAPUNALVER, ET DU RUMB QU'IL SUIT. 339

a démontré (356); que le Vaisseau étant calé de 6 pouces de plus
ou de mouns, il n'en résulte que : de différencé dans sa vitesse, ce
qui équivaux à misse de milles parcheure; quantité absolument négligeable. C'est pour cette raison, & d'un autre côté, parce que le défaut
de stabilité peut être très-préjudiciable, qu'on a dit que le Vaisseau
doit être toujours submergé de toute la quantité qui est nécessaire pour
lui procurer une stabilité suthsante.

gements qui arrivent à la raison de GO à GH; mais la même chose arrive encore, en partie, lorsque ces quantités diminuent, quoiqu'elles conservent entre elles la même raison; parce qu'alors non-seulement les autres quantités diminuent dans la même raison, mais encore parce que GW varie dans la raison doublée de cette raison.

comme on peut le voir dans l'Art. 357.

la largeur & le creux, on a déduit (358) que, conservant au Vaisseau la même capacité, plus la longueur sera grande, & les deux autres dimensions petites, plus la vitesse sera grande. Mais si on conserve la même longueur, & qu'on augmente une des deux autres dimensions, en diminuant l'autre à proportion, le Navire d'une plus grande largeur, & d'un moindre creux, marchera avec plus de vitesse, d'un vent largue; & celui d'une moindre largeur, & d'un plus grand creux, marchera mieux avec des vents près : bien entendu qu'on suppose, dans les deux cas, les appareils proportionnels aux largeurs. Cette théorie a été consirmée bien des sois par la pratique.

démontré dans l'Art. 359, & que nous avons déduit des résissances qu'éprouvent les carenes des Vaisseaux, à raison de ce que le fluide cesse d'être de niveaux & nous avons fait voir (359.) que cet effet est plus grand dans les petits Vaisseaux à proportion que dans les grands. Ainsi, il résulte delà que, quoi que sans cette circonstance, les petits Vaisseaux dussent dus entre meilleurs voiliers, cependant ils le sont moins, à mesure que la vîtesse, & par conséquent la dénivellation, augmente, & par conséquent, dans les bâtiments semblables & semblablement disposés, les petits marcheront mieux avec un petit vent, & les grands avec un vent violent.

plus ou moins grande de la voile du côté sous le vent, à l'égard de celle qu'elle a du côté du vent; parce que plus cette courbure sera grande, plus aussi l'angle BDQ le sera, de même que son égal NGO; GN & son égale CR deviendront plus petites: & quoique RS & RX diminuent, dans la même raison, XY demeurera constante, & par conséquent, la raison de SR à RY, ou des vitesses du Vaisseau &

TOMB II. VV

PLANC. IX.

du vent, sera plus petite. Il paroît que c'est de ce principe que provient la dissérence que les Marins ont observée entre les essets que produisent les voiles hautes & les basses, les premieres produisant un plus grand esset que les secondes. Car, comme on ne porte les voiles hautes qu'avec des vents soibles, leurs courbures, dans ces cas, sont moindres, & par conséquent, leurs essets sont plus grands; au contraire, les basses voiles, ou les voiles majeures, qu'on porte par des vents très-violents, prennent des courbures très-considérables, & ne peuvent produire des essets analogues à ceux qu'elles produiroient par des vents soibles à mais, en supposant les circonstances les mêmes, ou que le temps soit le même, alors des voiles égales, & disposées de la même maniere, produisent des effets égaux, à moins qu'en vertu de leux qualité dissérente, elles ne prennent aussi des courbures différentes.

(581.) Quoique, dans tout ce qu'on vient de dire, on air examiné & analysé tous les résultats qui peuvent naître de la variation, des différentes quantités qui concourent à la détermination de la vitesse, ou de la marche du Vaisseau; il nous paroît cependant qu'il ne peut manquer d'être très-intéressant pour les Marins de connoître quel est le vent qui doit faire cingler le Vaisseau avec la plus grandevîtesse. Car, quoique la pratique ait fait connoître que c'est le vene largue qui produit cet effet, on a cru, & l'on croit encore, que cela vient de ce qu'on peut employer un plus grand nombre de voiles lorsqu'on navigue vent largue, que naviguant vent arriere; & l'onétoit loin d'imaginer que la même chose arrivoit en faisant servir utilement les mêmes voiles dans l'un & l'autre cas, comme nous l'avons? démontré ci-devant (365 & 366.). Nous avons donné, dans ces deux Art., une nouvelle formule pour trouver l'angle JCA que la direction du vent doit faire avec la quille, pour que le Vaisseau marche avec la plus grande vitesse qu'il est possible, laquelle sournit la cons-

- 13 15 -

pris Hg égal WG plus GH, & des points H & g soit tiré les droites Hh, gb paralleles à GN; ayant ensuite décrit le demicercle hkO, soit tiré hk, & l'on aura l'angle bhk égal à l'angle AGI. L'angle JCE que la vergue VE doit former avec la direction JC, doit être droit, pour que le Vaisseau acquiere la plus grande vîtesse possible. (582.) Cette direction est donc variable, quoique dans le même Vaisseau, parce qu'elle dépend de WG, qui est en raison inverse de la quantité de voiles que le Vaisseau porte déployée. A mesure que cette quantité augmente, les quantités GW & Hg diminuent, & l'angle Ohk, ou son égal ACJ, devient plus grand. Au con-

truction suivante. Sur un triangle rectangle quelconque GNO soit

& l'angle Ohk, ou son égal ACI, devient plus grand. Au contraire, en diminuant de voile, GW & Hg augmentent, & les angles diminuent jusqu'à ce que le point g tombant sur O, ils s'évanouissent. & le vent arrière est alors le plus avantageux. Nous

DE LA MARCHE DU NAVIRE, ET DU RUMB QU'ILSUIT. 34% avons trouvé (367.), pour le Vaisseau de 60 canons, qu'avec 17680 pieds quarrés de voilure, qui sont la seule étendue utile, naviguant vent largue, nous avons trouvé, dis-je, que l'angle ACJ doit être de 41° 56'; & le même Vaisseau portant seulement une voilure de 8934 pieds quarrés\*, on a vu que cet angle devient zéro, & que c'est alors le vent arriere qui est le plus avantageux. On a dit encore dans l'Article 350, qu'en naviguant vent arriere, le Vaisseau peut porter utidement 12950 pieds quarrés de voilure. Si on vouloit naviguer avec cette voilure, en employant l'angle ACJ le plus avantageux nui lui correspond, on trouveroit cet angle de 32° pour le même Vaisseau de 60 canons; & l'augmentation de vîtesse qui résulteroit de l'emploi. cet angle ne seroit que de 1. Mais, si la différence est si petite dans un Naisseau; il n'en est pas de même dans une Embarcation plus fine, comme une Galere, ou un Chebec, parce que, dans ces Bâtiments, la plus grande parcie de la voilure entiere sert dans l'un & l'autre cas; & d'ailleurs; l'angle ACJ s'ouvre davantage, parce que la voilure est, à proportion, en plus grande quantité.

ear à mesure que GH devient moindre, GW & Gg le deviennent aussi, & par conséquent l'angle Ohk, & son égal ACJ deviennent plus grands. Ainsi, l'angle le plus avantageux dans un Chebec est plus grand que dans un Vaisseau; & dans une Galere il est encore plus grand que dans un Chebec. Nous avons trouvé cet angle pour le Chebec (368) de 63° 19', & nous avons vu qu'en l'employant, la vitesse du Chebec est à celle du vent, comme 163 est à 100; s'est à dire que la vitesse de cette Embarcation est égale à celle du vent plus environ ses deux tiers; de sorte que, si la vitesse du vent étoit de 15 pieds par seconde, celle du Chebec seroit de 24 pieds 45,

ce qui fait 14 milles 67 par heure.

(584.) La marche des Vaisseaux pour s'élever vers l'origine du vent, ou leur vîtesse pour gagner au vent, dépend principalement de la vîtesse directe (355:), & par conséquent, de toutes les circonstances qui la produisent & peuvent la modisser, comme nous l'avons vu ci-dessus. Cependant les angles les plus avantageux que les vergues & le vent doivent sormer avec la quille, sont susceptibles de quelque dissérence, & même cette dissérence est quelquesois considérable; car il est nécessaire d'avoir égard à la dérive, de laquelle dépend également la quantité dont le Vaisseau gagne au vent. Nous avons donné, dans l'Art. 371, les formules pour déterminer ces angles; mais elles sont si compliquées, que, même dans le calcul, nous n'avons pas jugé convena-

<sup>\*</sup> On trouve dans l'original 8065 pieds quarrés; mais c'est sans doute une faute, car cela n'est pas conforme à l'Article 367, auquel l'Anteur renvoie. Cette même dissérence se trouve dans le Discours Préliminaire, Tome 1, mais pous l'avons rectifiée.

ble de les réduire à une seule, comme il est d'usage de le faire. pour la facilité des applications. Nous nous sommes contentes de les appliquer à différents cas, pour le Vaisseau de 60 canons; d'abord en supposant que le vent est foible, & que le Vaisseau porte beaucoup de voile; ensuire au cas où il porte peu de voile, & que le vent est fort; & ensin à celui où le Vaisseau porte peu de voile; & où le vent est soible; & on a vu, dans tous ces cas, que les angles avantageux avec l'esquels le Vaisseau gagne au vent le plus qu'il est possible, ne sont point les mêmes. Le Vaisseau portant toure sa voilure qui est de 23050 pieds quarrés ; & le vent étant soible, on a trouvé que l'angle que doit former la quille avec le vent, est de 560 & celui que doivent former les vergues avec la quille, de 309 334 Lorsque le Vaisseau porte seulement ses deux basses voiles vou que sa voilure est réduite à 6130 pieds quarrés, & que le vent estrorte ces angles doivent être de 84° 44! & de 820 14 in Avec cette même voilure, le vent étant foible, ils sont de 66% i 3' y & de 47° 205 Comme les angles de ce dernier cas approchent beaucoup de ceux qu'emploient généralement les Marins, on voit évidemment combien ils sont loin, dans tous les autres, de jouir des avantages que la Géométrie leur offre.

(585.) Il suit de ce principe, que l'un & l'autre angle doivent augmenter à mesure que le vent augmente, & que les voiles diminuents Celui que la direction du vent forme avec la quille, augmente depuis 56° jusqu'à 84° 44'; & celui que la quille forme avec les vergues, augmente depuis 30° 33' jusqu'à 82° 1441 On prendra done une valeur moyenne dans les autres cas, qui sont aussi les cas intermédiaires; ou bien, si l'on veut ame plus grande exactique, on aura recours aux formules, particuliérement lorsque le Vaisseau, pour lequel on fait le calcul, est d'une construction très différente; cat cette circonstance influe beaucoup sur la valeur des quantités. Si on applique le calcul à la formule de l'Ara 360, on trouvera que l'angle que doivent former les vergues avec la quille, pour que le Vaifseau marche avec le plus de vîtesse qu'il est possible, est de 26° 55', celui de la quille & du vent étant supposé de 56°; par conséquent, l'angle qui fait gagner au vent le plus qu'il est possible, n'est pas celui qui fait faire au Vaisseau le plus de chemin. C'est aussi ce que démontrent les formules particulieres par lesquelles on détermine ces angles. Dans le cas présent, où la différence est le moins sensible, on la trouve de 3° 38'.

(586.) Enfin, nous avons vu, dans l'Art. 376, qu'en employant les angles avantageux avec toutes les voiles & peu de vent, la quantité dont le Vaisseau gagnera au vent, est à celle dont il gagne dans les

mêmes circonstances, sa voilure étant disposée selon l'usage ordinaire des Marins, comme not à 125, ce qui est près d'un tiers de plus, & adémontre la nécessité de ne pas négliger un avantage aussi considérable. Il est vai que, dans les Vaisseaux, il est difficile qu'on puisse somme des angles aussi aigus que l'exige le cas où l'on porte beautoup de voiles : mais dans les bâtiments à voiles latines, il n'y a nueune difficulté. Dans les Vaisseaux même, en faisant usage de drosses, & prenant le parti de lâcher les haubans de l'avant, ce qui peut se saire sancun risque, sorsque le vent est soible; circonstance qui est précisément celle où ce brassage extrême est nécessaire, on pourroit amener les basses vergues au point d'être trèsproches de formet les angles requis : quant aux autres vergues, on y parvient sans aucune difficulté.

"(1987) Outre cessattentions, qui sont les principales, il en est sume qu'il est absolument nécessaire que les Marins aient présente à d'esprit ; c'est de tenir le Gouvernail, autant qu'il est possible, dans une situation toujours parallele à la route que suit le Vaisseau. Car, dans toute autre position, le Gouvernail ne peut manquer de re-

rarder beaucoup le fillage.

## CHAPITRE V.

Du Gouvernement, ou du Manege, du Vaisseau.

( <88.) LE Gouvernail est seulement une des puissances qui concourent au Manege ou au Gouvernement du Vaisseau, quoiqu'assez ordinairement il soit regardé comme l'unique. Nous avons donné la théorie de cette Machine, dans le Chap. II du Liv. III, & nous-avons trouvé quelque différence entre nos réfultats & ceux que les Géometres ont déterminés jusqu'à présent; à cause que nous nous sommes fondés sur d'autres principes. Nous avons donné dans l'Art. 290, la formule de la force que fait le Gouvernail dans la direction perpendiculaire à la quille, qui est seulement celle qui contribue au Manege; & l'on a vu, par cette formule, que plus la vitesse du Vaisseau sera grande, plus la surface du Gouvernail sera étendue, & plus la quéte de l'étambot Teral petite, plus la puissance du Gouvernail sera grande, en observant toutefois que le Gouvernail faisant des angles égaux avec la quille, rant du côté de babord que du côté de tribord, la force du Gouvernail pour faire arriver le Vaisseau est toujours plus grande que celle. pour le faire venir au vent. Ces connoissances avoient déjà été données par les Géometres qui nous ont précédés; mais il n'en est pas de même à l'égard de l'angle que le Gouvernail doit former avec la

quille, pour qu'il produise la plus grande force qu'il est possible; car ils ont déterminé cet angle de 54° 44', tandis que, dans l'Are. 293, nous l'avons trouvé de 45°, dans le cas où la dérive est nulle; de 45° moins la dérive, lorsqu'il s'agit d'arriver; & de 45° plus la dérive, dans le cas où il faut venir au vent. Ces dissérents objets ont été démontrés dans le Chapitre cité, auquel nous renvoyons. Malgré cela, nous avons dit, dans l'Art. 296, qu'il ne convient nullement de chercher à faire former ces angles au Gouvernail, non seulement à cause que cela est peu nécessaire, vu le peu d'avantage de ces angles sur ceux dont les Marins sont usage, mais aussi pour éviter les inconvénients qu'il y auroit à accourcir la barre du Gouvernail, ce qui seroit cependant absolument nécessaire pour parvenir à les former.

(589.) Nous avons fait voir également (298.) combien il importoit, pour augmenter la puissance du Gouvernail, que sa figure approchât, autant qu'il est possible, de celle d'un triangle, ainsi que d'expérience l'avoit déjà sait découvrir aux Marins. Cette particularité n'avoit encore été nullement remarquée, & il est bien étonnant qu'une pratique dépourvue de lumieres soit parvenue à donner une péritable connoissance sur cet objet, si long-temps avant la théorie.

(590.) Il est nécessaire que la distance horisontale du Gouvernait au centre de gravité du Vaisseau, qui est le point sur lequel il tourne, entre en considération pour trouver l'expression de la sorce de cette Machine; c'est ce que les sormules de l'Art. 297 manisestent à la simple inspection, parce que c'est du moment de cette sorce que dépend l'essicacité de l'action qu'elle produit : ainsi, plus le Gouvernail sera éloigné du centre de gravité du Vaisseau, plus son action sera grande. Mais, comme dans toute cette distance, & même dans toute l'étendue de la carene du Vaisseau, les résissances des eaux sur les côtés, ainsi que d'autres sorces, produisent une action considérable, il est nécessaire, pour parvenir à une connoissance parsaite du Manege & du Gouvernement du Vaisseau, de considérer le concours de toutes ces sorces.

(591) Ces forces, outre celle du Gouvernail, dont on ne doit pas employer l'action pour le Manege sans une nécessité bien absolue, se réduisent (400.), pour l'ordinaire, à deux, la sorce du courant des eaux sur le côté du Vaisseau, & celle des voiles. La premiere se décompose en deux autres, l'une qui agit directement, ou parallélement à la quille, & l'autre latérale, qui agit perpendiculairement & du côté sous le vent. Mais, comme la premiere de ces sorces agit également de l'un & de l'autre côté du Vaisseau, elle ne peut contribuer en rien pour le Gouvernement : ainsi, il reste seulement la seçonde, dont nous avons trouvé le centre éloigné

PEANS, IX.

vers la poupe du centre de gravité du Vaisseau de 60 canons (223.), de 11 pieds 1. La force des voiles se décompose pareillement en force directe, & en force laterale, ou perpendiculaire à la quille. tontes les deux opposées à celles que produit le courant des eaux. Les deux forces directes se sont parsaitement équilibre, aussi-tôt que le Vaisseau a acquis toute sa marche; c'est-à-dire, dès que son mouvement progressif est devenu uniforme; mais les deux latérales ne peuvent se faire mutuellement équilibre, si elles ne concourent pas dans le même point, Lorsque cela n'arrive pas, comme ces deux forces sont égales, celle qui se trouve plus éloignée du centre de gravité du Vaisseau, surmonte l'autre, & oblige le Vaisseau à tourner. Ainsi, Fie. BAF représentant la carene du Navire, les forces des eaux étant supposées réunies en A, & agissant suivant la direction IG, la droite DG représentera leur force directe, & HG leur force latérale, ou perpendiculaire à la quille. Si les forces des voiles se réunissoient de même en G, leur force directe, ou suivant GD, & leur force latérale, ou suivant GH, seroient équilibre à celles des eaux : mais si, au contraire, les forces des voiles se réunissent plus à la poupe. comme en L, le point C étant le centre de gravité, le Vaisseau arrivera, parce que les forces des eaux réunies en G, & agissant suivant HG, auront un plus grand moment que celles des voiles réunies en L. Ainsi, pour que le Manege, ou le Gouvernement, soit parfait, ou pour que le Vaisseau demeure constamment dirigé sur le même rumb de vent, il est nécessaire que les forces des voiles se réunissent sur un point de la ligne GI, & que la resultante de ces forces soit dirigée suivant vette même ligne.

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANECE DU VAISSEAU. 345

- (592.) D'après cette considération, il y a eu des Géometres (a) qui ont regardé le point G comme celui où il convenoit. & où il étoit avantageux de placer le mât, lorsqu'il n'y en a qu'un; & en conséquence, ils ont recommandé de l'y placer: & lorsqu'il y en a plusieurs; ils ont preserit de placer, dans ce point, le centre de toutes les forces qu'ils produisent. Ils étoient convaincus, sans doute, que ce point de réunion ne varie point, tant que la place & la disposition des voiles reste la même; mais, pour se convaincre du contraire, & s'éclairer parfaitement sur ce point, il ne faut que relire le Chapitre IV du Livre IV, depuis l'Article 397 jusqu'à l'Art. 404, où ce sujet est traité sans aucun calcul, & avec tout le détail nécessaire. Nous avons vu, dans cet endroit, que B étant le point où se réunissent les forces des voi-

<sup>(</sup>a) Jean Bernoulli, Nouvelle Théorie de la Manceuvre des Vaissaux, Chap. 12, 59. 1, 2, & 3. Johannis Bernoulli, Opera omnia, Tomus secundus. M. Beuguer, Traité du Navire, Liv. III, Soct. III, Chap. I, page 473.

les, lorsque le Vaisseau est droit, & que les voiles sont planes. ce point se transporte en D, à cause de la courbure qu'elles, prennent; & que ce même point passe de D en K, a cause de l'inclinaison que prend le corps du Vaisseaut de sorte que par ces deux causes réunies, ce point se transporte de B en K. Ainsi, pour que le Vaisseau Gouverne bien, ou qu'il soit susceptible d'un Manege parfait, le point K doit tomber sur I, ou le point L fur G: si L est plus vers la proue que G; le Navire arrive; & au contraire, le Navire vient au vent, si Liest plus vers la poupe que G. Mais comme ces différentes translations du centre où se réunissent les forces des voiles, dépendent de leur courbure, & de l'inclinaison du Vaisseau; & que la courbure des voiles, ainsi que l'inclinaison du Vaisseau, dépend de la force plus ou moins grande du vent; il s'ensuit évidemment que le Manege du Vaisseau dépend aussi de la force du vent, quoique la situation du point B demeure la même. Ainsi, le vent venant à augmenter, le transport du centre des voiles est plus grand, & le Vaisseau vient au vent: au contraire, le Vaisseau arrive, si le vent diminue : c'est ce que sçavent tous les Marins instruits par l'expérience seule. Non-seulement on éprouve de la variation dans le transport du centre des voiles, à cause de l'augmentation, ou de la diminution du vent, mais encore par le choc des lames. Une lame quelconque d'une grandeur suffisance, venant à faire incliner le Vaisseaudans le roulis, plus qu'il ne l'étoit auparavant, alors les point K. & L s'éloignent davantage du noint B, & il faux, de toute nécessité, que le Vaisseau vienne au vent; au contraire, il arrivera dans le rerour, ou lorsqu'il se redressera pour prendre sa premiere situation; & comme les lames se succedent continuellement, les mouvements du Vaisseau, pour venir au vent & pour arriver, doivent aussi être continuels; & l'on est, par consequent, obligé: dy remédier continuellement au moyen du Gouvernaile Ainfig quoique les voiles, & même le vent, anéprouvent aucune variation, le Manege ou le Gouvernement du Vaisseau ne peut cependant manquer d'être variable, & d'exiger que le Gouvernail soit dans un mouvement continuel, ce qui demande beaucoup de soin, & plus encore d'expérience qui, en pareil cus, est-le-meilleur guide qu'on puisse suivre. 1.

(593) Nous avons dit que le transport du point B au point K, dépend de la courbure plus ou moins grande de la voile, & de l'inclinaison du Vaisseau. Or, comme les voiles sont suf-ceptibles de prendre une plus grande coutbure, à proportion de leur largeur; il s'ensuit que plus sessoules auront de largeur, ou plus

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANEGE, DU VAISSEAU. 347

elles auront d'envergure, plus le Navire aura de propension à venir au vent. (594.) Pareillement, plus la hauteur du centre commun de toutes les voiles sera grande, & moins le Vaisseau sera chargé de lest, plus il prendra d'inclinaison; ainsi on peut établir que plus le guindant, ou la hauteur des mâts, sera grand, & moins on aura embarqué de lest, plus le Vaisseau aura de propension à venir au vent; & de ces deux principes il résulte, en général, que plus les voiles d'un Vaisseau seront grandes, plus il aura de disposition à venir au vent.

(595.) Maintenant, si l'on conserve les voiles d'une même surface, en faisant seulement varier leurs dimensions, le changement qui en résultera dans le Manege sera peu considérable; parce que si on augmente le guindant, & qu'à proportion on diminue l'envergure, ce que le premier changement produit pour saire venir au vent, le second le produit pour saire arriver; & ces deux esses se compensent sensiblement l'un l'autre.

(596.) Toutes ces variations dépendent uniquement du transport accidentel, du point B en K, ou en I; mais en quelque point de la droite EF que se trouve le point B, où se réunissent les sorces de toutes les voiles, c'est-à-dire, en quelque point que se trouve leur centre, le Vaisseau étant droit, le même transport aura lieu: & par conséquent, plus ce centre se trouvera vers la poupe, plus le Vaisseau aura de disposition à venir au vent; c'est encore ce que sçavent très-bien les Marins. La situation de ce point dépend de la distribution des mâts, & de la grandeur des voiles que chacun d'eux porte; de même que de la quantité de voiles qui sont déserlées ou serrées. Ainsi, dans cette distribution & combinaison des parties, il faut procéder de maniere qu'en variant la disposition & la quantité des voiles, on puisse faire reculer le point B vers l'arriere, ou le faire avancer vers l'avant, de façon que le point K se maintienne constamment sur I, ou à peu près, & cela dans tous les cas possibles; c'est-à-dire, soit qu'on porte peu ou beaucoup de voiles, que le vent soit soible ou violent, soit qu'il soit nécessaire de venir beaucoup au vent, ou de n'y venir que d'une petite quantité.

(597.) Ceci doit, par conséquent, résulter des valeurs que peuvent avoir les droites DB, BC, CG, GD, & DI. Pour le Vaisseau de 60 canons, naviguant avec toutes ses voiles, on a (276 & 419.), DB=13 pieds 100, & (285.), BC=12: donc D tombera entre C & G, & DC sera=1 pied 100. Retranchant cette quantité de GC=11 pieds 1, (223.), il reste GD=9 pieds 100. Mais comme l'angle DIG a été trouvé, pour ce même cas, le Vaisseau allant à la bouline de 31 à 32 degrés (276.), sa tangente est à peu près de 100. & selon les principes de la Trigonométrie, DG étant à DI comme cette

TOME II.

tangente est au rayon; il s'ensuit qu'on aura DI, en divisant DG par  $\frac{63}{100}$ , ce qui donnera DI = 15 pieds  $\frac{1}{100}$ , à peu près. Ainsi, pour que le Manege soit parsait dans ce cas, ou qu'il ne soit pas nécessaire d'employer l'action du Gouvernail, il saut que DK soit de 15 pieds  $\frac{1}{100}$ , ou que la force du vent soit telle quelle sasse incliner le Vaisseau jusqu'à porter le point K à 15 pieds  $\frac{3}{100}$  du point D. Mais ce même point K est (282.), élevé au-dessus du centre de gravité de 70 pieds  $\frac{1}{100}$ : donc l'in-

Lic. 47. clinaison DCK doit être de  $\frac{13\frac{7}{70\frac{1}{4}}}{70\frac{1}{4}}$ , ou l'angle DCK à peu près de 12.

4. Nous avons trouvé, dans l'Art. 419, que ce cas arrive, lorsque la vîtesse du vent est de 18 pieds 4 par seconde: donc, si la vîtesse du vent augmente, le Vaisseau viendra au vent, & il sera nécessaire d'avoir recours au Gouvernail pour y apporter remede; & si, au con-

traire, elle diminue, le Vaisseau arrivera, & le secours du Gouver-

nail sera encore nécessaire.

tous les ris pris, l'artimon & le faux foc, on a BC = 11, & BD = 17; ce qui donne GD = 4; Et l'angle DIG étant de 40° moins 21° qui (352.) réfultent de la courbure des voiles, cet angle est donc de 19°, dont la tangente est  $\frac{340}{1000}$ ; par conséquent, DI est à peu près de 14 pieds; ainsi, DK doit avoir cette grandeur, pour que le Gouvernement soit parsait, & qu'il ne soit pas nécessaire d'employer l'action du Gouvernail. La hauteur du centre des voiles au-dessus du centre de gravité du Vaisseau, est (228.), dans ce cas, de 56 pieds : donc l'inclinaison du Vaisseau devra être de  $\frac{24}{164}$ , ou à peu près de donc l'inclinaison du Vaisseau devra être de  $\frac{24}{164}$ , ou à peu près de

14° 14', pour que l'équilibre soit bien établi, ou que le Manege soit parsait. Nous avons trouvé, dans l'Art. 420, que ce cas arrive lors-

que la vîtesse du vent est d'environ 29 pieds par seconde.

(599.) Le Vaisseau restant seulement sur ses deux basses voiles, ont a (421.),  $BC = 16\frac{11}{100}$ , BD est comme ci-dessus de 17  $\frac{1}{100}$ ; ce qui donne GD de 10 pieds  $\frac{1}{100}$ , & DI, d'après la même supposition que l'angle  $DIG = 19^\circ$ , est de 29 pieds  $\frac{1}{100}$ ; quantité exorbitante, & dont jamais le point K ne pourra parvenir à s'éloigner du point D; ce qui prouve qu'avec cet appareil il est impossible que le Vaisseau vienne au vent par lui-même. En effet, nous avons vu, dans l'Art. 421, que pour que cela pût avoir lieu, il faudroit que le vent parcourût 240 pieds par seconde; vîtesse énorme, & qui ne pourroit s'essetuer sans mettre les voiles en pieces, ou même sans une destruction totale des mâts & des vergues. En bordant l'artimon, hous avons vu, dans le même Art. 421, que le point D tomberoit à la poupe du centre de gravité C

du Vaisseau; dans ce cas, le Vaisseau viendroit donc continuellement au vent, mais on pourroit rétablir l'équilibre en mettant le saux soc.

(600.) Conservant seulement la grande voile, le point B (422.), tombe à 12 pieds  $\frac{21}{100}$  à la poupe du centre C, & le point D à 17 pieds  $\frac{21}{100}$  aussi à la poupe de B; le point D tombera donc à 30 pieds  $\frac{20}{100}$  à la poupe du centre de gravité C. Retranchant de cette quantité les 1 repieds  $\frac{1}{1}$ , dont le point C est éloigné de C, il restera 18 pieds  $\frac{20}{100}$ , dont le point D tombera à la poupe de C, par conséquent, le Vaisseau tendra à venir au vent avec une très-grande sorce; propriété qui est très-essentielle dans ce cas, parce que les lames qui le choquent à la proue, l'obligent à arriver beaucoup.

(601.) On voit que, dans tous ces cas, le Vaisseau peut tendre de sui-même à arriver ou à venir au vent, selon la vîtesse du vent: il nous reste seulement de sçavoir si le Gouvernail est capable de remédier à ces irrégularités. Le cas dans lequel il y auroit plus a en douter est, sans contredit, le premier, parce que, dans ce cas, la vîtesse du vent peut être très-petite, & par conséquent DK peut l'être aussi; mais on a levé ce doute dans l'Art. 423, en faisant voir que la force du Gouvernail est plus que suffisante pour produire cet esset, particuliérement si le vent a une action suffisante pour rendre sensible la courbure

des voiles.

(602.) On a également developpé, dans les Art. 424, 425 & 426, les cas où l'on navigue vent arriere, & vent largue, & l'on a fait voir que la force du Gouvernail est excessive à l'égard des autres forces: par conséquent, une très-petite obliquité du Gouvernail sussit pour obliger le Vaisseau à tourner; c'est ce qui fait que le Manege du Vaisseau est fort délicat dans ces cas, & particuliérement vent arriere.

dans le Vaisseau de 60 canons, nous a donné CB = 12 pieds, lorsqu'elles sont toutes déployées (285.); par conséquent, cette disposition étoit très-bonne: mais cette quantité doit dépendre, comme nous l'avons vu, de CG, distance du centre des résistances latérales, au centre de gravité du Vaisseau. Plus CG sera petite, moins le Vaisseau aura de force pour arriver; & par conséquent, plus CB doit être: grande, & de la longueur de cette distance dépend aussi la même action : ainsi, GB doit se maintenir constante c'est à dire, toujours la même; & comme nous avons trouvé CG de 11 pieds  $\frac{1}{2}$ , il s'ensuit que dans le Vaisseau de 60 canons, GB, ou la distance du centre de la voilure à celui des résistances latérales, doit être constamment de 23 pieds  $\frac{1}{2}$ :  $\frac{1}{2}$  en est de même à proportion dans les autres Vaisseaux.

(604.) La situation du centre G des résissances, dépend non-seule-

ment de la figure de la carene du Vaisseau, mais aussi de la relation & de la grandeur des élancements de poupe & de proue, c'est-à-dire, de la quête de l'étambot & de l'élancement de l'étrave, comme on peut le voir dans le Chapitre VII, du Livre II: de sorte que plus l'élancement de l'étrave sera petit, par rapport à la quête de l'étambot, plus le point G sera avancé vers la proue, & plus le Vaisseau aura de propension à venir au vent, à moins qu'on n'ait soin de saire avancer le point B, ou le centre de la voilure, d'une même quantité vers la

proue (a).

(605.) Le point G change de situation lorsqu'on surcharge le Vaisseau, parce que le centre des résistances latérales de la partie du côté qui se submerge de nouveau dans le fluide, est plus à la proue que le point G: par conséquent, le nouveau centre des résistances qui en résultera, doit être aussi plus à la proue que ce point. Delà il suit qu'un Vaisseau dont on augmente la charge doit être plus disposé à venir au vent, lorsque le centre de gravité ne s'est pas abaissé par l'augmentation de la charge, & que par-là la stabilité du Vaisseau n'est pas augmentée. Si, au contraire, le centre de gravité s'est élevé par l'augmentation de la charge, ou, ce qui est la même chose, si l'augmentation de la charge s'est faite par les hauts, le Vaisseau sera alors plus disposé à venir au vent par deux raisons; l'une à cause que le point G aura passé plus à la proue, & l'autre à cause que la stabilité du Vaisseau sera diminuée.

(606.) La situation du point G varie encore, lorsque l'inclinaison du Vaisseau, dans le sens de sa longueur, vient à varier, ou, ce qui est la même chose, lorsque l'inclinaison de la quille à l'égard de l'horison, soussire quelque changement. Car (224.), nous avons vu que les 11 pieds 1 que nous avons trouvés pour la distance de G à C, viennent de la supposition qu'on a faite que le Vaisseau est calé de 2 pieds plus à la poupe qu'à la proue; & que si la quille étoit horisontale, cette distance CG seroit seulement de 9 pieds 1. Le Vaisseau étant moins calé à la poupe sera, par conséquent, plus disposé à venir au vent. L'expérience a encore manisesté ce fait aux Marins, & ils se servent de cette connoissance pour corriger les désauts dans lesquels tombent quelques Constructeurs, en proportionnant mal les élancements, ou la distance CB du centre de la voilure au centre de gravité du Vaisseau (607.) Pour procéder avec generaude sur a point. On auxa présent

(607.) Pour procéder avec certitude sur ce point, on aura présent

<sup>(</sup>a) M. Olivier, Ingénieur-Constructeur du Département de Brest, à construit des Vaisseux sans donner aucun élancement à l'étrave, & cela dans la vue de les rendre meilleurs bouliniers; mais l'expérience ne tarda pas à saire voir le grand désaut de cette construction; c'est ce qui est évident par notre théorie.

DU GOUVERNEMENT, OU DU MANEGE, DU VAISSEAU. 371 à l'esprit que, selon ce qu'on a exposé (276.), le Vaisseau allant à la. bouline avec toutes ses voiles, & avec un vent de 18 à 20 pieds de wîtesse par seconde, l'angle DIG est de 31 à 32 degrés, & sa tangente de man de même DG des de DI. Mais ayant de même DG égale GB moins BD, & BD étant égale aux  $\frac{173}{1000}$  de la largeur des voiles prise à la hauteur de leur centre de gravité (276.), DG sera égale à 61 DI plus 177 de la largeur des voiles à la hauteur de leur centre de gravité. Ainsi, on pourra, sans erreur sensible, prendre GB des ; de l'inclinaison DI que le Navire peut prendre dans un cas semblable. plus de la largeur des voiles à la hauteur de leur centre de gravité. Pour le Vaisseau de 60 canons, on a trouvé (597), la premiere quantité DI de 15 pieds 1, dont les 7 sont de 10 pieds 7: & la seconde. (419) de 80 pieds, dont le † est 13 pieds †, ce nombre ajouté aux 10 pieds 7 donne 23 pieds !!, pour la valeur de GB. Le point C. centre de gravité du Vaisseau, se trouve, comme on l'a enseigné dans le Chapitre II du Livre II, Article 140: & la distance CG, comme

on l'a exposé dans le Chapitre VII du Livre II.

(608.) Tout ceci se réduit cependant à avoir seulement déterminé les distances respectives que doivent avoir les voiles entre elles; & l'emplacement des mâts n'est point encore déterminé. Pour cela il est nécessaire de s'occuper d'abord de la situation du grand mât; & comme il est nécessaire que le Vaisseau soit fort ardent avec la grande voile seule, on pourra placer ce mât au centre G des résissances latérales. ou à fort peu près. Car, comme la courbure que prend la voile, dans ce cas, reculera son centre de sorce à la distance de (422.) 17 pieds , le Vaisseau viendra au vent avec un moment qui sera exprimé par le produit de 17 : par la force que fait la voile. Ce moment pourra paroître un peu excessif; & c'est pour cela que le Vaisseau de 60 canons avoit son grand mât placé 4 pieds plus à la proue que le point G; mais, outre que, dans d'autres Vaisseaux, le grand mat est seulement de r pied + plus avancé vers la proue que le point G, on doit considérer que plus le grand mât & le mât de misaine seront éloignés, plus il en résultera d'avantages pour que les voiles du premier dérobent moins le vent à celles du second; & cet avantage ne peut produire aucun inconvénient, tant qu'on conserve à GB sa valeur déterminée. Ayant une fois placé le grand mât, on portera le mât de misaine le plus à la proue qu'il sera possible. Quant au mât d'artimon, on l'avancera, ou on le reculera de ce qui sera nécessaire pour que GB conserve la valeur qu'on aura trouvée convenable.

## CHAPITRE VI

## Du Roulis & du Tangage.

(609.) E toutes les théories des mouvements du Vaisseau, la plus compliquée est sans contredit celle du Roulis & du Tangage. On peut se convaincre de cette vérité par la lecture du Chap. V du Liv. IV, où cette théorie est traitée d'une maniere très-étendue. C'est, sans doute, par cette raison que les Auteurs les plus célèbres (a) se sont contentés. de considérer le Roulis comme l'effet d'une action simple du Vaisseau. résultante d'une petite inclinaison qu'on lui seroit éprouver, la surface de l'eau se maintenant toujours parsaitement horisontale. Mais on voit bien qu'en considérant le Roulis sous det aspect, il ne dépendroit aucunement de l'action de la lame, tandis que c'est la lame qui le produit, qui peut même l'augmenter & le diminuer. Cette supposition facilitoit beaucoup le calcul, &, pour n'avoir pas prévu ni apperçu les erreurs. auxquelles elle conduisoit, on en a adopté les résultats, sans songer aux vices de la supposition. La conséquence qui en résulte est que le Vaisseau oscille comme le fait un pendule d'une longueur déterminée; & que ses balancements sont isochrones avec les oscillations du pendule, ou que chacun de ses Roulis se fait dans le temps que le pendule emploie à faire une oscillation. Or, comme ce temps ne dépend nullement de celui qu'emploie la lame à passer sous le Vaisseau, il s'ensuit que quelle que soit la grosseur de la lame, qu'elle soit grande ou petite, le Roulis sera toujours de la même durée, ce qui est évidemment faux, parce que le Vaisseau doit se redresser de l'inclinaison qu'il a été forcé de prendre par l'action de la lame, aussi-tôt qu'elle vient à lui manquer, ou à s'éloigner de lui; &, comme cela s'effectue en difsérents temps, selon la grandeur des lames, lesquelles courent avec des vîtesses dissérentes, il s'ensuit nécessairement que les Roulis doivent aussi s'essectuer dans des temps fort dissérents entre eux.

(610.) Cependant, après le passage de la lame, le Vaisseau doit faire d'autres balancements, ou d'autres Roulis qui proviennent de l'inclinaison qu'il a déjà prise, en vertu de cette première action, & c'est sans doute de ces Roulis, que les Auteurs cités ont voulu nous donner la théorie. Mais ces derniers, tant à cause de la résistance des caux, qu'à cause de celle que le vent produit dans les voiles, sont

<sup>(</sup>a) Léonard Euler, Scientia Navalis, Tome I, Chapitre IV, Proposition 48. M. Eouguer, Traité du Navire, Livre II, Section III.

beaucoup plus petits, & les effets qu'ils produisent sont aussi beaucoup moindres à proportion : de sorte que ce sont les premiers Roulis que nous devons uniquement considérer, & auxquels nous devons porter toute notre attention, pour prévenir, autant qu'il est possible, les accidents sunesses qui en résultent, & qui ne sont, malheureusement, que trop fréquents.

(611.) En outre, les mêmes Auteurs se sont également persuadés que la seule chose à considérer dans les Roulis étoit le temps dans lequel ils s'exécutent, attendu qu'ils doivent être plus doux, à proportion que les Vaisseaux y emploient plus de temps: mais quoique cela soit exactement vrai, lorsque les Roulis sont constamment de la même grandeur; ce n'est plus la même chose dès que leur étendue varie. Si la durée d'un balancement est double de celle d'un autre, il suffit que l'étendue du premier soit également double de celle du second, pour que les vîtesses de l'un & de l'autre soient égales, & alors les effets du grand balancement sont beaucoup plus à redouter que ceux du petit. La principale attention qu'on doit avoir dans l'examen des Roulis. consiste dans les moments d'inertie qu'ils communiquent à toute la mâture & aux différentes parties du corps du Vaisseau; car c'est à proportion de la valeur de ces moments que les mâts sont plus exposés à se rompre, & que les courbes des ponts de même que les autres pieces qui composent & qui lient le corps du Vaisseau sont plus exposées à se désunir.

(612.) Dans le Chap. V du Liv. IV, nous avons donné, dans toute son étendue, la théorie de cette action; & nous avons distingué, dans 1e Vaisseau, deux especes de Roulis, de la considération desquels nous avons déduit la théorie du véritable. Le premier de ces Roulis est celui que le Vaisseau feroit de lui-même, & sans l'action de la lame, & qui provient seulement de l'action du Vaisseau lorsqu'il se remet de quelques inclinaisons qu'il auroit prise auparavant; & le second est celui qu'il feroit, en vertu de la feule action de la lame, & sans avoir égard à toutes les altérations qui doivent résulter des moments avec lesquels agissent les différents poids dont le corps du Vaisseau est composé. Le temps de la durée de la premiere espece de Roulis est (434.), en raison directe sous doublée des moments avec lesquels toutes les parparties du Vaisseau agissent, & pareillement en raison inverse sous doublée du poids de tout le Vaisseau, & de la distance de son centre de gravité au métacentre. C'est aussi ce qu'ont conclu les Auteurs cités: & comme les moments deviennent plus grands à mesure que les poids sont plus éloignés de l'axe sur lequel tourne le corps du Vais-Teau, ou sur lequel le Roulis s'effectue, & qu'ils croissent en raison doublée de cette distance; il s'ensuit nécessairement que les temps

raison qu'ils ont recommandé qu'on éloignât les dissérents poids de l'axe, le plus qu'il est possible; car de cette disposition il doit résulter des Roulis d'une plus grande durée; & en même temps d'une plus grande douceur, suivant leur maniere d'en concevoir l'action.

(613.) Le temps dans lequel doivent s'effectuer les Roulis de la feconde espece, qui sont causés par l'action seule de la lame, a été déterminé dans l'Art. 449; & dans l'Art. 450, nous avons donné une Table du temps dans lequel le Vaisseau de 60 canons qui nous à servi d'exemple, acheveroit ces especes de balancements. On voit, dans cette Table, que ces temps sont grands lorsque les lames sont petites, qu'ils diminuent jusqu'à un certain terme, à mesure que les lames augmentent, & qu'ensuite ils retournent à augmenter: de sorte que le Roulis causé par une lame de ; de pied de hauteur dure 5 secondes; que celui causé par une lame de 4 pieds de hauteur dure 2 secondes de secondes de celui que produit une lame de 64 pieds de hauteur dureroit 6 secondes de secondes de

(614.) Ces temps, ainsi que ceux désignés dans l'Art. précédent pour la durée des Roulis de la premiere espece, ne sont point, comme nous l'avons dit, les véritables, dans lesquels les Vaisseaux exécutent leurs Roulis; ces vrais temps tiennent un milieu entre les uns & les autres. comme on l'a fait voir dans l'Art. 453, & on a donné leur véritable Fic. 16. valeur dans l'Art. 457. La formule qu'on a donnée dans le même An., fait voir que, si AB représente le temps dans lequel le Vaisseau exécute son Roulis par lui-même, & la perpendiculaire AC, celui dans lequel il le seroit par l'action seule de la lame, en tirant la perpendiculaire AD sur l'hypotenuse BC, & menant AF égale & perpendiculaire à AD, cette formule fait voir, dis-je, que DF représentera le vrai temps dans lequel le Vaisseau accomplira son Roulis. Ainsi, le temps AB dans lequel le Vaisseau de 60 canons accomplira son Roulis par lui-même, ayant été trouvé (434) de a secondes : & celui AC qu'il emploiroit à faire le même balancement par l'action seule d'une lame de 64 pieds de hauteur, ou par une mer \* qui conserve une élévation équivalente après le calme du vent qui l'a produite. étant de 6 secondes 7. Si avec ces données on fait le calcul, on trouvera DF, c'est-à-dire le vrai temps dans lequel le Vaisseau accomplira son Roulis avec cette même lame de 3 secondes 7.

(615.) Il est évident, par cette construction, que si AB augmente,

<sup>\*</sup> Ce sont les sames de la seconde espece qu'on a considérés, Tome I, Art. 818, & Tome II; Art. 452. Les Espagnols les appellent olas de liva, ou marce de leva.

DI

DF augmentera aussi, & par conséquent, plus le temps dans lequel le Vaisseau achevera son Roulis par lui-même, sera grand, plus aussi la durée du véritable Roulis sera grande. Mais on doit cependant considérer que, selon la formule de l'Art. 459, la grandeur du Roulis sera comme le quarré de CB; de sorte que plus AB sera grande, plus aussi le Roulis sera grand: ainsi, si l'effet qui résulte de cette derniere augmentation étoit plus considérable que celui qui peut résulter de l'augmentation du temps, il ne conviendroit en aucune maniere de chercher à augmenter AB, asin de ne pas augmenter la grandeur du Roulis.

(616.) Pour trouver maintenant, d'après ces principes, quel est le Roulis qui peut être le moins préjudiciable, il est nécessaire de considérer l'action qu'il peut produire sur la mâture, parce que c'est, de toutes les parties du Vaisseau, celle qui est la plus exposée & qui souffre le plus. Il se présente ici deux cas très-distincts: l'un quand le temps AB, dans lequel le Vaisseau acheve son Roulis par lui-même, varie en conséquence de ce que les moments d'inertie auroient éprouvé quelque variation, soit pour avoir séparé davantage de l'axe de rotation les dissérents poids ou les dissérentes parties de la charge: & l'autre, quand le même temps AB varie, parce que la distance du centre de

gravité au métacentre auroit souffert quelque altération.

(617.) Pour le premier cas, la formule donnée (461.), nous enseigne que les moments ou actions que souffrent les mâts sont, en raison inverse de DE, perpendiculaire à AC: de sorte que plus DE pourra être grande, plus l'action que souffrent les mâts sera petité. Mais comme l'angle ADC doit toujours être droit, & que par conséquent le point D doit toujours se trouver sur la demi-circonsérence ADC; il s'ensuit que la plus grande DE sera le rayon, ou la moitié du diametre AC; & dans ce cas, AB est égale à AC. Donc, pour que la mâture souffre le moins d'action qu'il est possible, le temps AB, dans lequel le Vaisseau acheveroit son Roulis par luimême, doit être égal au temps AC, dans lequel il devroit l'achever, s'il étoit causé par la seule action de la lame. Dans ce même cas, DF sera aussi égal à AC; par conséquent, le vrai temps dans lequel le Vaisseau doit achèver son Roulis, pour que la mâture souffre le moins d'action qu'il est possible, doit être aussi égal au temps dans lequel il l'acheveroit s'il étoit causé par la seule action de la lame.

(618.) On est donc tombé dans une erreur très-grave, lorsqu'on a voulu, sans un plus ample examen, augmenter la durée du Roulis, en éloignant de l'axe de rotation, les dissérents poids qui composent la charge du Vaisseau. Cette durée doit avoir, pour seule & unique limite, le temps dans lequel il accompliroit son Roulis, s'il étoit uniquement causé par l'action seule de la lame; tout ce dont cette durée passera cette limite, sera

TOME II. Yy

très-préjudiciable; & cela paroîtra encore beaucoup plus à craindre, si l'on considere que dans les grands Roulis la mâture éprouve, non-seulement l'action des moments d'inertie qui agissent sur elle, mais qu'elle éprouve encore l'action de son poids, laquelle croît à mesure que les inclinaisons deviennent plus grandes; de sorte que, pour plus de sûreté, il est prudent & nécessaire de régler la durée du Roulis, & de la fixer à quelque chose de moins que la limite assignée. Nous avons vu, dans les Articles 458 & 459, qu'en éloignant les poids de l'axe dans le Vaisseau de 60 canons, dans la raison de 15 à 21, ou de 5 à 7, la durée du Roulis a augmenté dans celle de 6 à 7, & sa grandeur dans celle de 949 à 1258, ou, à peu près, dans celle de 3 à 4; raison qui est excessivement plus grande. Si on recherche, pour les mêmes cas, les actions que soussire que sette lame seule produiroit étant de 3", on les trouvers comme on le voit ici-

Durée du Roulis que le V aisseau fait de lui même.	Rapport de l'action que souffre la mâture.
2" ½	3,3320 2,3500

On voit delà que l'action que souffrent les mâts, le Vaisseau achevant son Roulis par luimême, dans le même temps qu'il

l'acheveroit par la seule cause de la lame, est moindre que les deux autres actions, soit que le Vaisseau acheve son Roulis par lui-même, en moins ou en plus de temps qu'il ne le seroit par l'action seule de la lame. Mais il saut observer que ce dernier cas, c'est-à-dire, celui où le Vaisseau emploie plus de temps à balancer de lui-même, est le plus désavantageux de tous; car, comme nous l'avons dit ci-devant, l'action résultante du poids de la mâture devient alors plus grande, à cause de la plus grande inclinaison que prend le Vaisseau; & cette action se joint à celle des moments d'inertie; c'est pour cette raison que même la premiere action est présérable à la seconde: de sorte qu'on peut être assuré que pour les lames de pieds de hauteur, le Vaisseau ne pourroit être mieux disposé.

(619.) Le temps dans lequel le Vaisseau doit produire son Roulis par lui-même, devant toujours être égal à celui dans lequel il le produiroit par l'action seule de la lame, & chaque lame devant produire un Roulis d'une durée dissérente, suivant sa hauteur, il s'ensuit que la durée du Roulis que le Vaisseau sait par lui-même, devroit aussi être variable, pour que la mâture soussire la moindre action qu'il est possible: ou, ce qui est la même chose, pour obtenir l'avantage de cette moindre action, il saudroit changer la disposition de la charge pour chaque espece de lame; ce qui seroit très-risquable dans la pratique, & exigeroit un travail insur-

The state of

montable, & par conséquent impossible. Ce parti seroit cependant celui qui produiroit le plus d'avantages; mais à son défaut, voici la maniere

dont il convient d'envisager cet objet. Comme les petites lames sont peu dangereuses pour les Vaisseaux, & méritent par-là peu de considération. il suffira de nous en tenir à considérer celles qui, par leur grandeur, commencent déjà à être dangereuses, ou au moins à pouvoir causer quelque préjudice, comme sont les lames de 9 à 36 ou 40 pieds de hauteur. Or, par la seule action de ces lames, le Vaisseau feroit des Roulis (450.), dont la durée seroit entre 3 & 5 secondes; il conviendra donc de prendre une durée moyenne qui sera de 4 secondes; puisque, comme on l'a dû voir, nous ne pouvons pas faire varier le temps de la durée du Roulis que le Vaisseau feroit par lui-même, selon qu'il nous seroit avantageux. Nous avons vu, dans l'Art. 463, que pour faire ensorte que le Vaisseau. de 60 canons acheve ainsi ses balancements dans 4 secondes, il falloit éloigner les poids de l'axe dans la raison de 15 à 22, c'est-à-dire, au delà de ce que la largeur du Navire peut le permettre; mais si nous nous rappellons, en outre, que nous avons vu (618.), dans les Roulis d'une grande étendue, que le propre poids de la mâture ajoute encore à l'action qu'elle souffre, & contribue à l'exposer davantage; nous en conclurons que ceux dont la durée est de 3 secondes ! seront les plus convenables, non-seulement pour le Vaisseau de 60 canons, mais pour tous les Vaisseaux en général, puisque les lames sont les mêmes pour tous : comme, dans les petits Vaisseaux, cela ne sera pas praticable, on tâchera d'y suppléer en éloignant les parties de la charge de l'axe avec les attentions qu'on exposera ci-après.

(620.) Le second cas qui est celui dans lequel le temps que le Vaisseau emploie à produire son Roulis par lui-même, varie, parce qu'on auroit fait quelque altération à la distance de son centre de gravité à son métacentre, a été examiné dans l'Art. 464, & l'on y a démontré qu'à mesure qu'on augmente cette distance, le travail que supporte la mâture augmente aussi; & par conséquent, plus on pourra saire cette distance petite, plus ce sera avantageux pour le soulagement de la mâture. Mais le travail de la mâture n'est pas le seul inconvénient qui résulte du Roulis, il en est un autre auquel nous devons faire attention, & qui n'est pas moins sâcheux, c'est l'inondation qui résulte des coups de mer; car les eaux s'élevent alors à une telle hauteur quels ont coutume de passer par-dessus le corps du Vaisseau. Ce fâcheux inconvénient n'a point été, jusqu'à présent, considéré théoriquement; & peut-être n'a-t-on pas cru qu'il eût aucune dépendance du Roulis. Cependant nous avons démontré, dans l'Art. 465, que les élévations des eaux sur le côté du Vaisseau sont comme les quarrés des temps dans lesquels s'accomplissent les Roulis, ou comme le quarré

EXAMEN MARITIME, Liv. V, Chap. VI. de AD, ou DF; & c'est ici la raison la plus essentielle & la plus déterminante pour ne pas augmenter beaucoup AB, quoique ce parti nous ait été recommandé jusqu'ici par tous ceux qui nous ont donné des Préceptes. On a déterminé, dans le même An., la vraie hauteur à laquelle la lame doit s'élever sur le côté du Vaisseau; & dans l'Art. 466, on a appliqué la formule à quelques exemples pris du Vaisseau de 60 canons. Dans le premier de ces exemples, où l'on suppose le Vaisseau dans son état d'arrimage ordinaire, on a trouvé que la lame ayant 36 pieds de hauteur, l'eau s'élevera sur le côté de 12 pieds 4. Dans le second exemple, où l'on supposé que les poids sont plus éloignés de l'axe de rotation dans la raison de 15 à 21, on a trouvé que les eaux s'éleveroient de 18 pieds ;. Et dans le troisieme ensin, où l'on suppose que la distance du centre de gravité au métacentre, est diminuée dans la raison de 9 t à 6, on a trouvé que les eaux doivent s'élever de 16 pieds; ou, ce qui est la même chose (458.), dans le premier cas où le Vaisseau acheveroit son Roulis dans 2 secondes \$. les caux s'éleveroient sur le côté de 12 pieds 4: dans le second, où la durée du Roulis est de 3 secondes ; , elles s'éleveroient de 18 pieds ; & dans le troisieme enfin, où le Roulis s'accompliroit dans 3 secondes l'élévation des eaux feroit de 16 pieds.

(621.) Mais ces élévations des eaux qui paroissent si grandes, ne sont pas encore les véritables, car on les auroit trouvées plus grandes, si, dans le calcul, on avoit eu égard à la dénivellation, ou à la plus grande hauteur qui résulte de la vîtesse avec laquelle les mêmes lames choquent le côté du Vaisseau. Il est vrai qu'on n'a pas non plus tenu compte de la diminution qui doit aussi résulter à raison de ce qu'elles le choquent obliquement: mais ayant égard à ces circonflances, on a trouvé, dans l'Art. 467, que les véritables élévations des eaux seroient, dans le premier cas, de 15 pieds 4: dans le second, de 21 pieds 1. & dans le troisieme, de 19 pieds, Or, comme le côté du Vaisseau, dont il s'agit ici, n'a que 16 à 17 pieds de hauteur, au-dessus de la surface de l'eau, il s'ensuit qu'il n'y a que dans le premier cas que les eaux ne passeront pas par-dessus: dans le second & troisieme cas, elles surmonteront le corps du Vaisseau au moins de 2 & 4 pieds 7. Nous devons donc conclure que si nous voulons éviter que la mer inonde à tout moment le corps du Vaisseau, nous ne devons pas même porter la durée du Roulis jusqu'à 3 secondes 4, qui est celle à laquelle nous avons trouvé (619.) qu'il convenoit de fixer la durée du balancement que le Vaisseau seroit par lui-même, pour que la mâture fût le moins exposée qu'il est possible.

(621.) Dans les petits Bûtiments, il est encore plus nécessaire de chercher à se garantir de cet accident; car nous avons démontré, dans l'Ant. 469, que les élévations des eaux sur leur côté sont plus grandes à propor-

tion que dans les Vaisseaux; ainsi, les petits bâtiments exigent que les temps dans lesquels ils accompliroient leurs Roulis par eux-mêmes, soient encore dans une moindre raison que la raison directe de leurs largeurs, & l'inverse des distances de l'axe de rotation au métacentre; c'est-à-dire, que dans les petits Bâtiments, les différents poids qui composent la charge doivent être à proportion plus proches de l'axe que dans les Vaisseaux : principalement lorsque pour ces Bâtiments la distance de l'axe au métacentre est, à proportion, plus grande. On a donné pour exemple, dans le même Art. 469, une Frégate d'une construction en tout semblable à celle du Vaisseau, & dont les dimensions étoient la moitié des siennes; & l'on a trouvé que les eaux s'éleveroient de 10 pieds 42 fur les côtés de la Frégate, tandis qu'elles ne s'éleveroient que de 12 pieds & sur le côté du : Vaisseau : de sorte qu'elles passeroient de 2 pieds par-dessus le bord de la Frégate, pendant qu'elles n'arriveroient pas au bord du Vaisseau, mêmes forsqu'elles s'éleveroient encore de 4 pieds de plus. Nous avons trouvé (471.), pour la Frégate de 22 canons, qui a 31 pieds ; de largeur, que les lames ayant 36 pieds de hauteur, les eaux s'éleveroient de 14 pieds sur. fon côté, tandis que dans fon milieu elle n'a que 11 pieds d'élévation audessus de la surface de l'eau; & l'on a fait remarquer, à ce sujet, que si cette Frégate éprouvoit de semblables inondations, que ne doit-on point craindre pour d'autres qui sont construites d'une maniere bien moins avantageuse? Car quelques Constructeurs modernes leur donnent seulement 9 pieds, ou au plus 9 pieds à d'élévation au-dessus de l'eau, dans l'idée, disentils, de les rendre meilleurs voilieres. Dans une tempête, & particulière ment avec des mers & des vents de travers, la propriété la plus essentielle un Vaisseau, est d'avoir une grande force pour porter la voile; car c'est.

(623.) Dans l'Art. 472, auquel on peut avoir recours, nous avons exposé les suncstes esses qui peuvent résulter des troissemes Roulis, lorsque l'action d'une nouvelle lame concourr avec eux il n'y a pas de précautions qu'on ne doive prendre pour prévenir cette fâcheuse circonstance; car le Vaisseau court alors le plus grand risque de démâter: heureusement elle

de sa grande sabilité que dépend le salut du Vaisseau.

est fort rare.

(624.) Nous avons dit (473.), que la théorie des balancements du Tangage, est sondée sur les mêmes principes que celle des balancements du Roulis. La seule dissérence qu'on remarque dans le Tangage, dépend uniquement de la vîtesse respective avec laquelle les lames choquent le corps du Vaisseau. Nous avons supposé, dans le Roulis, la vîtesse latérale égale à zéro, parce qu'essectivement elle est si petite, qu'on peut la négliger sans crainte d'erreur: mais c'est tout autre chose dans le Tangage; lorsque la lame vient choquer par la proue, ou, comme disent les Marins,

360 EXAMEN MARITIME, Liv. V, Chap. VI.

lorsque le Vaisseau prend la lame debout, la vitesse avec laquelle elle choque la proue, est la vitesse respective, laquelle est la somme de celle du Vaisseau, & de celle qu'avoit la lame; & lorsque la lame suit le Vaisseau & vient le choquer par la poupe, la vitesse respective avec laquelle se fait le choc, est la dissérence des mêmes vitesses. De-là il suit clairement, que non-seulement le temps dans lequel le Tangage s'essectue doit être plus petit à proportion que cette vitesse respective est plus grande, mais aussi que les élévations de l'eau sur le côté doivent être aussi plus

grandes à proportion.

(625.) Nous avons donné, dans l'Art. 473, la vraie mesure du temps dans lequel le Vaisseau doit accomplir son balancement de Tangage; & nous avons dit qu'il doit être plus petit, à mesure que le temps dans lequel le Vaisseau accompliroit son Tangage par la seule cause de la lame, (476.), est plus petit. Or ce dernier balancement se fait en d'autant moins de temps, à proportion, que la vîtesse du Vaisseau est plus grande, en supposant que la lame choque le Vaisseau par la proue : donc plus la vîtesse du Vaisseau sera grande, plus le temps de la durée du Tangage sera petit. Ce sera tout le contraire si la lame choque le Vaisseau par la poupe; car dans ce cas la vîtesse respective est moindre que celle de la lame même. On a trouvé, dans l'Art. 473, que le temps dans lequel le Vaisseau de 60 canons acheveroit son Tangage par lui-même, est de a secondes 75: & dans l'Art. 475, que celui dans lequel il l'acheveroit par l'action seule d'une lame de 9 pieds de hauteur, est de 1 seconde 19, le Vaisseau naviguant à la bouline avec 10 pieds de vitesse par seconde: & de-là nous avons conclu (476.), que le vrai temps dans lequel le Vaisseau produit son Tangage est de 1 seconde 11.

(626.) On a trouvé (477.) la grandeur du Tangage, & l'on a vu qu'à mesure que le temps dans lequel le Vaisseau accompliroit son Tangage par lui-même, sera plus grand, plus aussi le Tangage sera grand; & au contraire, que le Tangage sera d'autant plus petit, à proportion que le temps dans lequel le Vaisseau l'accompliroit par la seule action de la lame, sera plus grand; mais la durée de ce dernier balancement est (475.), plus grande à proportion que la vîtesse du Navire est plus petite: donc plus la vîtesse du Vaisseau sera petite, plus le Tangage sera petit. On doit conclure de-là, & de l'Art. précédent, combien il est important de modérer la vîtesse du Vaisseau, pour prévenir les essets du Tangage: car non-seulement on parvient, par cette attention, à diminuer l'étendue de l'oscillation, mais

encore à en modérer la violence.

(627.) Nous avons déterminé, dans l'Art. 479, l'action que souffre la mâture, en conséquence du balancement du Tangage; & nous avons dit que cette action est la moindre qu'il est possible, lorsque le temps dans

lequel le Vaisseau acheveroit son Tangage par lui-même, & celui dans lequel il l'acheveroit par la seule action de la lame, sont égaux: & comme le premier de ces deux temps (473.), se trouve plus grand que le second (475.), il s'ensuit qu'il est nécessaire de réduire le premier, en rapprochant, le plus qu'il est possible, les poids qui composent la charge du centre du Vaisseau; ou comme disent les Marins en allégeant les extrêmités. On peut aussi diminuer l'action que souffre la mâture, comme on l'a vu dans le même Art., en diminuant la distance du centre de gravité du Vais-Ceau au métacentre : mais cet expédient seroit extrêmement préjudiciable. comme on le verra plus soin, lorsque nous traiterons de l'élévation des caux à la proue. Enfin, on a démontré, dans l'Art. 480, que l'action que souffre la mâture est en raison directe doublée de la longueur des Vaisseaux : c'est pour cette raison qu'il est nécessaire de procéder avec la plus scrupuleuse circonspection dans la détermination de cette dimension, & l'on doit bien prendre garde à ne pas la faire trop longue, uniquement par le désir déplacé de procurer au Vaisseau une marche plus avantageuse, comme il arrive à quelques Constructeurs, & comme l'ont prérendu jusqu'ici les Géometres: cette attention est sur tout nécessaire sorsque les Bâtiments sont destinés à naviguer dans des mers très-orageuses, comme le font les Vaisseaux.

(628.) Nous avons déterminé, dans l'Art. 481, la hauteur à laquelle les eaux s'éleveront sur le côté, & l'on a vu que cette hauteur dépendois de deux quantités, l'une dans laquelle on n'a pas compris l'effet de la dénivellation des eaux, & qui provient seulement de la hauteur de la lame, de la valeur plus ou moins grande du moment d'inertie dont le corps du Vaisseau soussire l'action, & de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité. Plus les deux premieres quantités seront grandes, & plus la troisieme sera petite, plus les élévations des eaux sur le côté seront grandes; & ceci a également lieu à la proue & à la poupe, attendu qu'on n'y comprend pas l'effet des dénivellations, ou les effets résultants

des vitesses respectives.

(629.) L'autre quantité dépend absolument des dénivellations ou des vitesses respectives, & elle est le quarré de deux parties, dans lesquelles elle se divise, l'une desquelles vient de la hauteur de la lame, & du co-sinus de l'angle sous lequel elle choque la proue ou la poupe, & l'autre de la seule vîtesse du Vaisseau. Le quarré de la somme des deux parties doit être ajouté à la premiere quantité, pour avoir les élévations des eaux à la proue; & on doit le soustraire pour avoir les mêmes élévations à la poupe, lorsque la lame court vers l'arrière, en suyant la poupe. Nous avons trouvé, dans l'Art. 482, pour le Vaisseau de so canons, que la hauteur de la lame étant de 2 pieds, & le Vaisseau naviguant à la bouline avec une vî-

362 EXAMEN MARITIME, Liv. V, Chap. VI.

tesse de 10 pieds par seconde; nous avons trouvé, dis-je, que la premiere quantité est de 5 pieds 46, & la seconde de 3 pieds 50; ainsi la hauteur des eaux à la proue sera, dans ce cas, de 9 pieds 10, & à la poupe de 1 pied 50. Si la vîtesse du Vaisseau eût été zéro, comme il arrive quand il est à l'ancre, la seconde partie de la seconde quantité se seroit évanouie; & l'élévation des eaux à la proue se reduiroit à 5 pieds 50, & celle de la poupe seroit portée à 5 pieds 50.

(630.) Si la lame, au lieu de courir de proue à poupe, couroit de poupe à proue, de façon qu'elle choquât d'abord la poupe, en suyant ou en s'éloignant de la proue; dans ce cas, pour avoir l'élévation des eaux à la poupe, il faudroit ajouter à la premiere quantité le quarré de la dissérence des deux parties dans lesquelles se divise la seconde quantité; & l'en retrancher pour l'élévation des eaux à la proue : de sorte que dans le cas & dans les circonstances précédentes, les élévations des eaux à la poupe se-

roient de 5 pieds 12; & celles à la proue de 5 pieds 10.

(631.) De-là on doit conclure qu'il est nécessaire de porter son attention à se garantir de présérence des trop grandes élévations des eaux à la proue. parce qu'elles sont beaucoup plus grandes qu'à la poupe, toutes les sois que le Vaisseau marche. On diminue réguliérement cette élévation, en diminuant la vîtesse du sillage, ou en diminuant de voile à mesure que la mer, ou les lames deviennent plus grosses: car si, dans le cas de l'Art. précédent, nous supposons la lame de 36 pieds de hauteur, & la vîtesse du Vaisseau de 15 pieds par seconde, nous trouverons, comme dans l'Article 483, que l'élévation des eaux à la proue doit être de 20 pieds 4; élévation qui est de 3 pieds plus grande que toute la hauteur du Vaisseau. Ceci maniseste, comme nous l'avons dit dans le même Art., l'impossibilité de porter, dans tous les temps, toutes les voiles dehors, comme l'a prétendu un Géometre (a). C'est aussi ce que l'expérience a rendu très-évident pour les Marins; ils n'ont besoin, à cet égard, d'aucune autre démonstration. Pour ce qui concerne les élévations des eaux à la poupe, comme c'est le quarré de la différence des deux parties qu'on doit ajouter; il s'ensuit que plus on déployera de voile, plus cette différence sera petite; & par condéquent les élévations des eaux à la poupe seront, dans ce cas, d'autant moins grandes. De-là il fuit qu'étant obligé d'arriver vent arriere, & de suivre ainsi la direction du vent. & des lames, on doit porter autant de voile qu'il est possible, si l'on veut éviter les dommages, & même les acrcidents que les coups de mer contre la poupe occasionnent le plus souvent. .. (632.) On peut, & même on doit prévenir les grandes élévations des eaux à la proue, par la diminution de la premiere quantité dans les actions

<sup>(</sup>á) M. Bouguer. De la Masure des Vaiffeaux, Sell. II, Conclusion, page 118.

relatives à la proue, quoique cela les fasse augmenter en même temps pour la poupe; car par là on corrige en partie la grande différence qui résulte à raison de la seconde quantité, qui, dans le premier cas, est le quarré de la somme des deux parties, tandis que, dans le second, elle est seulement le quarré de leur différence. Par la formule donnée, Art. 481, on voit qu'on remplit cet objet en augmentant la distance du centre de gravité du Vaisseau au métacentre, ce qui est précisément tout le contraire de ce qu'il conviendroit de faire pour diminuer le travail de la mâture. comme nous l'avons dit dans l'Ait. 627. D'après cela, il est donc nécessaire d'augmenter cette dissance pour le temps où la proue du Vaisseau s'éleve, & de la diminuer pour celui où la lame souleve la poupe. Mais cette augmentation dépend, comme nous l'avons vu dans le Chap. III du Liv. II des plus grandes largeurs des renslements de la proue dans le voisinage de la flottaison: donc, pour obtenir cet effet, il est nécessaire de rensler la proue aux environs de la ligne de flottaison, & de rendre, au contraire, la poupe plus fine, c'est-à-dire, lui donner plus de saçons. Si donc, conformément à cette regle, nous supposons la premiere quantité (629.) 5 pieds 46, diminuée de 1 pied 5 pour la proue; & augmentée de la même quantité i pied ; pour la poupe, les élévations des eaux à la proue seront, dans ce cas, de 7 pieds 110, & celles à la poupe de 7 pieds : d'où l'on voit que malgré la grande différence qu'on suppose entre les pleins de la proue & de la poupe, les eaux, dans le cas dont il est question, doivent encore s'élever quelque chose de plus à la proue qu'à la poupe.

(633.) De tout ce que nous venons de dire, il suit évidemment qu'il est d'une nécessité absolue que dans tout Bâtiment la moitié de l'avant soit plus pleine, ou moins fine que la moitié de l'arriere; mais malgré cela, il est nécessaire de procéder avec beaucoup de circonspection dans l'observation de cette regle, pour éviter de tomber dans le vice opposé. Car si cette dissérence, entre les pleins de l'avant & de l'arriere, est nécessaire dans le cas où le Vaisseau est sous voile, & qu'il cingle, il n'en est pas de même dans celui du repos; alors non-seulement cette dissérence n'est pas nécessaire, mais elle devient même préjudiciable : l'élévation des eaux dans ce cas, & dans les circonstances précédentes, seroit à la poupe de 7 pieds 38, tandis qu'à la proue elle seroit seulement de 4 pieds 38. C'est par cette raison que les poupes des Vaisseaux ont tant à souffrir, & sont si exposées, lorsqu'ils sont battus par les grosses mers qui subsissent après le calme d'une tempête, ou que le peu de vent qui reste est trop soible pour donner de la vîtesse au Vaisseau. La même chose arrive pour la proue, Iorsque les Vaisseaux sont à l'ancre dans une Rade, la proue se trouvant alors exposée directement au choc de très-grosses mers. Il seroit à désirer, dans ces deux cas, que le corps du Vaisseau ne sût pas plus ample dans sa

TOME II.

264 EXAMEN MARITIME, Liv. V, Chap. VI.

moitié de l'avant que dans celle de l'arriere; mais malheureusement on ne peut concilier cet avantage avec celui qu'on obtiendra de cette disposition pour le cas où le Vaisseau est sous voile, & qu'il cingle, surtout avec de grandes vîtesses: par conséquent, il est nécessaire, comme nous l'avons dit, d'employer cette dissérence entre les pleins de l'avant & de l'arriere avec circonspection, en ayant égard à l'espece de Bâtiment qu'on a en vue de construire, & de la faire plus grande dans ceux qui sont destinés à naviguer dans des mers sujettes à des grandes agitations.

(634.) Enfin, nous terminerons ce que nous avons à dire du Tangage, en rappellant les objets auxquels il est nécessaire d'avoir égard, pour l'adoucir, & en conséquence pour diminuer l'action que sousser la mâture. Ces objets consistent dans ce que nous avons recommandé dans l'Art. 486, relativement à la figure que doivent avoir les couples des extrêmités du Vaisseau: car toutes les sois que ces couples ont de grandes concavités, ou qu'ils sont très-taillés dans leurs sonds, & qu'ils s'élargissent tout d'un coup vers la flottaison, les coups que donnent les extrêmités du Vaisseau lorsqu'elles retombent sur l'eau, sont alors très violents; ce qui, comme nous l'avons dit dans le même Article, produit de très-grands moments d'inertie dans la mâture.

Fin du Tome Second.

# ALPHABÉTIQUE ET RAISONNÉE

Des Matieres contenues dans ce second Volume.

N. B. Les Renvois indiquent les Articles, & non les Pages, à moins qu'on ne l'exprime.

crion que souffre la mâture & les autres parties du fleau dans le roulis, 440 jusq. 445, & 618 jusq. 620.
Roulis, Mâture.— Idem, dans le Tangage, 479 jusq., & 627, 628. V. Tangage, Mâture.
Etton des Voiles, V. Force des Voiles, Voiles,

lis, Tangage.

CULEMENT DE LA VARANGUE, 33.— Que le grand lement des Varangues, & la petitesse du Plat, ne rendent e Vaisseau meilleur voilier, 34. V. Varangue, Vitess.

NGLE evantageux du gouvernail avec la quille, 292,

191, 296, 300, 588. V. Gouvernail.

NGLE que forme la direction de la force des voiles avec rgue, & avec la perpendiculaire à la vergue, 268, 269, V. Voiles. Idem, avec la quille, 271.

NGLES du vent avec la quille, suivant la pratique ordi-, 274, 275. — Idem du vent avec les vergues & avec

ille, en allant vent largue, 277, 278.

egles avantageux des voiles & du vent avec la , pour que le Vaisseau acquiere la plus grande vîtesse de, 360 jusq. 370, & 571 jusq. 583. — Idem, pour x au vent, 371 jusq. 378, & 584 jusq. 586. V. Voiles, le , Vaiffeau.

costis, 305. V. Rame, ce que c'est qu'un Vaisseau arqué, 98.— Que les grands Vaisseaux sont toujours arqués & s, tandis que les Frégates se maintiennent termes & so-& pourquoi cet effet arrive, 113, 503. - Ce qu'il faut pour les rendre d'une même solidité qu'elles, 504 jusq.

V. Force des Vaisseaux.

s Moments dont les parties du Vaisseau éprouvent 1, & qui le font Arquer, 241 jusq. 255. V. Moments. cessité que chaque section du Vaisseau, avec la charge placée dessus, soit égale au poids du volume de fluide doit déplacer, 242.— Que les sections du Vaisseau peu près de même poids, il faudroit que les volumes s déplacent, fussent aussi égaux, pour qu'il ne demeuune force dont l'action dut être vaincue par la résistance s; mais qu'il n'en est pas de même dans la pratique, que ces volumes vont en diminuant, en allant vers les ités, 242.— Que le Valisseau se trouve dans le cas d'un iré vers le haut par différents poids, tandis que d'auids, d'une pesanteur égale, le tirent vers le bas, & doit résulter une courbure plus ou moins grande, 243. ul des coments qui agillent sur chacune des moitiés du u, en supposant la moitié de la proue formée par la on d'une demi-elliple, & la moitié de la poupe par celle emi-parabole; & recherche de la diffance du milieu leau au centre de gravité de chacune de ces parties', 45 - Calcul de la longueur du demi-ellipsoide de la & du demi-paraboloide de la poupe, & application

qui correspond à chaque moitié du Vaisseau, & valeur du moment avec lequel ils agissent, 246 (Note.).— Que les extremités du Vaisseau sont fortement sollicitées à s'abaisser, tandis qu'il est comme suspendu dans son milieu, 246 (Note.).

Que l'action de cette force énorme n'est supportée que par la résistance des sibres des bois, qui entrent dans la construction du Vaisseau, par leur fiaison & par la force des sers, qui les fortifient & les attachent les unes aux autres, 246. Que l'abaissement des extrêmités & l'élévation du milieu continuent jusqu'à ce que les parties du Vaisseau puissent supporter l'effort des moments restants, 247.— Examiner si la rupture du Vaisseau peut provenir du défaut de la force ou de l'intensité des sibres des bois, 248 (Note.). — Formule qui exprime la force du bois, & application à un exemple, 248. Résistance des fibres d'une petite solive de bois de chêne très-dur, déterminée par l'expérience, 248. Que la réfiftance d'un seul côté du Vaisseau est plus que suffisante pour empêcher la rupture qui pourroit provenir du défaut de force des fibres du bois, 248 (Note.), 249.— Autre calcul faie pour une hypothese moins savorable, & dont il résulte la même chose, 249 (Note.). - Que l'Arc des Vaisseaux ne dépend aucunement de la figure des ponts, comme l'a prétendu mal-à- propos M. Bouguer, (Note) 249. Que quoique les moments qui tendent à rompre le Vaisseau, soient incapables d'opérer cette rupture, ils peuvent cependant l'arquer d'une maniere sensible; attendu que les sibres cedent un peu à leur action; & malgré qu'elles cedent peu dans le milieu, cela devient sensible dans les extrémités, 250.— Impossibilité de prévenir absolument l'Arc des Vaisseaux, 251. - Que la plus grande partie de l'Arc qu'on observe dans les Vaisseaux vient du jeu qu'ont entre elles les pieces qui entrent dans leur construction, ou qu'elles prennent par la suite du temps,251, Réfultat des expériences faites à Rochefort sur les Vaisseaux l'Argonaute & le Brave; lorsqu'on les mit à l'eau, (Note), 251. Que ces expériences eussent été encore plus concluantes, si les Vaisseaux avoient été établis sur leurs tins avec la différence du tirant d'eau, le Vaisseau étant vuide, (Note) 251.— Que le Vaisseau une fois à flot a dù reprendre peu à peu son Arc naturel (Note) 251. — Que la tonture qu'on donne à la quille dans quelques ports, ne peut empécher les Vaisseaux d'arquer (Note) 251. - Qu'il convient d'alléger les extrêmités des Vaisseaux, (Note) 251. — Que les Vaisseaux contruits dans les bassins s'arquent au moins autant que ceux construits sur des cales, (Note) 251. -Qu'il est très-important de s'occuper des moyens de persectionner l'art de la charpente des Vaisseaux, (Note) 251. Que le principal moyen pour prévenir l'Arc des Vaisseaux dépend de la figure & de la grandeur du Vaisseau, & de la disposition des parties de sa charge, 252,— Que plus le Vaisseau aura de façons, plus il sera exposé à s'arquer, 252. Que le Vaisseau est plus exposé à s'arquer étant vuide' cau de 60 canons ; 245 ( Nose.). - Idem , du poids | qu'étant chargé , 253. - De l'Are que prennent les Vaisseaux

fur-tout les Vaisseaux de guerre, dans le sens de leur largeur , 254.- De l'erreur de M. Bouguer au svjet de cet Arc lateral des Vaisseaux , 254. - Moments avec lesquels l'artillerie agit pour a rquer le Vaisseau latéralement, & supériorité de l'action de l'artillerie haute fur la baffe, 255.-Du mauvais ordre avec lequel on répartit l'artillerie,255. Des courbes qui lient les ponts au côté du Vaisseau, 255 .-Regles qu'il faut observer pour corriger ces désauts, 255. Qu'il convient mieux de donner à un Vaisseau de 70 canons une batterie de 36 & une de 18, que deux de 24, (Note) 255 .-Idées générales pour la répartition de l'artillerie, (Note) 256.

ARDENT (Vaisseau), V. Gouvernement, Voiles. ARRIMAGE (Tonneau d') V. Jaugeage, Tonneau. ARRIVER , V Gouvernail , Couvernement , Foiles .

ARTILLERIE. Que l'Artillerie est souvent mal répartie sur les Vaisseaux, 255 .- Idées générales à ce sujet, (Nute) 255. - Que les Vaisseaux sont trop surchargés d'Artillerie; 494. - Qu'il est très-important que l'Artillerie des Vaisseaux soit courte, 525.

AVIRON A COUPLE, 312 (Note). V. Rame. AVIRON A POINTE , 314 (Note.) V. Rame.

BANDE; mettre à la Bande, 162.

BAROMETRE; hauteur du mercure dans le Barometre sur le bord de la mer, 258. Résultat des expériences Barométriques, faites au Péron par l'Auteur, 259 .- Qu'il faut s'élever de 86 pieds, pour que le mercure baisse d'une ligne; 259 (Note.)

BARRE D'ECUSSON, 103.

BARRE DU GOUVERNAIL, & ce qui en facilite le jeu, 103. -Qu'elle devroit être accourcie pour former les angles avantageux; inconvénients qui en résulteroient, 588. V. Gouvernail.

Bassins sont très-propres pour les radoubs des Vaisseaux; mais ne peuvent les empêcher de s'arquer, 251 (Note.).

BATTERIE. Vaisseau qui a une belle Bacterie, V. Vaisseau.

BAUX, 12 .- Bau du Navire, 20.

BERNOULLI (Jacques) est le premier qui ait observé que la vîtesse du vent n'est pas infinie à l'égard du Vaisseau, 336, &

(Note) 352, page 228.

Bunnoulli (Jean) a recherché la nature de la courbe que forment les voiles ; défauts de sa théorie ; & que sa complication est cause qu'il les a considérées comme planes, 256. - Que sa détermination des angles des voiles & du vent avec la quille , est fort différente de celle de John Muller , & pourquoi, (Note a) 360, pag. 238, 239.

Bough de Baux, 101.

BORDAGES, 14 .- Qu'on borde très-souvent les Vaisseaux de 60 & de 70 canons avec les mêm es bordages ; défauts de Bonden , 14. V. Sapin.

Houguen fait le poids du pied cubique d'eau de mer, de 72 livres , Note 2 , page 62- Pense avec raison que le prix du fret doit se fixer sur le poids des marchandises, & non fur le volume , 109 (Noce) , pag. 68. V. Jaugeage .-Erreur de cet Auteur fur la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, dans les Vaisseaux à trois ponts, 174. Prétend, mal-à-propos, qu'on doit faire les ponts hori foataux, pour empêcher les Vaisseaux de s'arquer, 249.-Que les Vaisseaux construits dans les bassins sont moins sujets à s'arquer , (Note) 251 .- Son erreur fur l'are des Vaisseaux dans le fens de la largeur, 254- Confidére le roulis & le angage comme deux mouvements fort différents, tandis

qu'ils dépendent de la même cause, 226, 229. De de sa théorie de la Rame, (Nute) 301- Sa théorie de lis, 427 (Note). - Donne un rapport entre la vinda vent & celle du Navire, qui est très-éloigné d'être cuive à ce que la pratique maniseste, (Note) 352, pag. ::-Impossibilité d'établir le point Vélique qu'il propose, and que ce point seroit toujours sous l'eat , (Note) , 34 14 convénients qu'il y auroit à augmenter l'envergure, mes il le propose, (Note) 384. - Sa détermination de la stoud l'eau contre une surface, & défaut de ce résultat, (Nat) 387. — Erreur du même Auteur fur la durée des Roals à li Frégate le Triton (Note) 435.—Ce qui l'a fait tombe la l'erreur à ce sujet, (Note) 452. Qu'il prétend mul-ipropo que le Vaisseau peut porter toutes ses voiles dans tout is temps, 483, 631.

CALE des Vaisseaux, sa capacité, &c. V. Jauguage. CARENE du Vaisseau doit être composée de surfice con-

bes , 3. V. Construction , Vaisfeau.

CENTRE DES VAISSEAUX.

CENTRE DU DEPLACEMENT , V. Centre de gravité à m

lume déplacé.

CENTRE DE GRAVITE des Voiffeaux, 161 juf. 14 Que la connoissance du Centre de gravité du Vallet nécessaire pour parvenir à celle de sa stabiliré & de tou le mouvements de rotation , 161. V. Stabilité, Roulis, Id gage, Inclination.— Que le calcul direct de ce com d long & pénible, mais peut le faire par parties; & assai dans lequel on peut trouver le Centre de gravité de la comme du Vaisseau de 60 canons, 161 (Note). - Idem, pour me le Vaisseau , 161 (Note) .- Trouver le Centre de grande pl une expérience; & d'après elle, trouver le même Court pet d'autres Vaisseaux, 162, 163 - Formule qui exprise distance verticale du Centre de gravité du Vaissem a tacentre , 162 , 163. V. Metacentre. - Applicates la formule à un exemple, 164, 165 .- Même recherche M le Vaisseau de 70 canons, 171. - Idem, pour la Fregue 22, 172. Idem, pour le Vaisseau à trois punt, 17 Erreur de M. Bouguer à ce fujet, 174. V. Misacette Trouver la quantité dont la distance entre les Centre gravité & de volume, change, en faisant quelque des ment aux fonds du Vaisseau, ou à la quantité de la che ou du lest , 167 -- Formule qui exprime cette altération. V. Centre de volume. - Exemples pour trouver le Cent gravité de différents Vaisseaux, connoissant déja la prime de ce Centre pour d'autres Vaisseaux, 168, 169, 100, 100, 100, pour le Vaisseau de 70 canons, 168, 20. Por la 18 gate de 22 canons, 169. 3°. Pour le Vaisseau de & cant & le Vaisseau à trois ponts , 170 .- Qu'en Otant a Vis de 70 canons son artillerie de 24,& lui en mettant as fon Centre de gravité ne s'éleve que d'un posse Que le Vaisseau à trois ponts a son Centre de gessal élevé que le Vaisseau de 60 canons, de 1 pied 1, 12

CENTRE DES RESISTANCES, V. Résistancela quantité dont le Centre des Réfistances latérales de gné vers la poupe du Centre de gravité, 224, 607la situation du Centre des Résistances dépend 188 ment de la figure de la carene, mais de la relation quête de l'étambot & l'élancement de l'étrave, 605, 1.

Elancement, Gouvernement.

CENTRE DES VOILES , OU CENTRE DEFENI Voiles , 276. V. Voiles , Force Centre des Vista

allant à la bouline, 276- Idem, en allant vont largue, 278. Table de la hauteur verticale du Centre des Forces de chaque voile du Vaisseau de 60 canons, au dessis du Centre de gravité, 280. - Elévation du Centre d'un nombre quelconque de voiles, & application à deux exemples pris sur le Vaisseau de 60 canons, 282 .- Distance horisontale du Centre commun des Forces des voiles à la verticale qui passe par le Centre de gravité du Vaisseau, 285 .- Application à dissérents cas du Vaisseau de 60 canons, 285 .- Qu'on peut trouver de la même maniere le Centre commun de tout autre assemblage de Voiles, & exemples, 286. Que la courbure des Voiles, ainsi que l'inclinaison du Vaisseau, change

la situation du Centre de leur force, 401. V. Inclinaison. CENTRE DE GRAVITÉ DU VOLUME DÉPLACE. Du Centre du Volume que le Vaisseau occupe dans fluide, 134 jusqu'a 149. — Que le corps du Vaisseau peut être supposé divisé en prismes par des plans horisontaux & verticaux, 107, 134. — Formule pour trouver la distance du Centre de gravité d'un de ces prismes au plan primitif, 134 - Formule de la distance du Centre du volume déplacé à la surface de l'eau, 131. - Application de la formule à un exemple pris tur le Vaisseau de 60 canons, 135 - Qu'il est presque inutile d'avoir égard au volume des bordages de l'étrave, de l'étambot, du taillemer & du gouvernail, mais qu'il faut considérer celui de la quille, 136 - Formule de la distance horisontale du Centre du volume déplacé au maître-couple, 137.— Application au Vaisseau de 60 canons, 138, 139 (Note).— Qu'on n'a point eu égard à l'inclination de la quille, afin de ne pas compliquer le calcul sans nécessité, 139 - Distance du du Centre de gravité du déplacement au milieu du Vaisseau, 149 (Noze). - Méthode de M. Chapman pour la recherche du Centre de gravité du volume déplacé, (Note) 141, pag. 88, 89, 90. V. Chapman. - Maniere de trouver la variation du Centre du Volume déplacé, par l'altération qu'on fait subir à son plan de fluttaison, 141 - Formule qui exprime cette variation, & application au Vaisseau de 60 canons, 141. — Maniere plus facile & plus générale pour trouver la variation qu'éprouve le Centre de gravité du volume déplacé, non seulement torsqu'on fait subir quelque altération au plan de flottaison, mais encore lorsqu'on fait quelques changements au corps du Vaisseau, 142-Formule qui exprime cette variation en hauteur, 142 .- Application au Vaisseau de 62 canons, 144- Que la variation de ce Cenere, par rapport au maître-couple, est assez petite pour être négligée, 143. Trouver la distance verticale du Centre de gravité du déplacement à la superficie de l'eau, pour tout autre Vaisseau, ayant déjà trouvé la même distance pour un autre Vaisseau dont les fonds sont semblables à ceux du Vaisseau proposé, 145. - Formule qui exprime cette distance, 145 - Application de la formule au Vaisseau de 60 canons , 146 .- Idem , à la Frégate de 22 canons , 147 .-Idem, au Vaisseau à trois ponts, 148. Qu'on doit chercher ce Centre par le calcul direct, lorique les Vaisseaux ne sont pas semblables dans leurs fonds, 149.

CHALOUPE. Que les Chaloupes des Vaisseaux ne doi-

vent pas être trop grandes, 521.

CHAPMAN (M.), Auteur d'un excellent Ouvrage sur l'Architecture Navale, &I (Note.) 103 .- Donne une méthode plus exacte que celle de notre Auteur, pour calculer le déplacement du Vaisseau; théorie de cette méthode, (Note.) 108. — Son application à la mesure de la surface d'un plan

rerminé par une ligne courbe, par exemple, à la mesure de la furface du plan de flottaison, wid. pog. 19 .- 12 m, à la folidité des corps termines par des surfaces courbes, ibid. p.g. 59. - Application au cone, au paraboloïde, à l'ellipsoïde, à la sphere, au cylindre, & aux portions de ces solides, ib. pag. 60 - Application de ces principes à la mesure du déplacement du Vaisseau, ib. p.g. 60 - Qu'on peut faire seulement le calcul pour une des moitiés du Vaisseau; & qu'il convient, pour plus de facilité, d'y employer les décimales , ib. pag. 62 .- Méthode du même Auteur, pour trouver le centre de gravité du déplacement (Note), 140, pag. 88, 89, 90. V. Centre de gra-vité du volume déplacé. Trouver le centre de gravité d'un plan terminé par une ligne courbe quelconque, & formule générale, ib. pag. 88, 89. - Application à la re-cherche du centre de gravité des solides, & formule générale, ib. pag. 89, 90. — Idem, pour le cone, le para-boloide, l'ellipsoide, la sphere & le cylindre, ib. pag. 89, 90 .- Remarque qui rend l'intelligence de cette methode plus facile que dans l'ouvrage de son Auteur, ib. pag. 90 .- Application à la recherche du centre de gravité du déplacement, ib. pag. 90. - Ce qu'il faut faire dans l'usage de cette méthode, Jorsqu'il s'agit d'avoir la distance verticale du centre de gravité du déplacement au plan supérieur de flottaison, ib. pag. 90. - Que cette méthode n'est plus avantageuse, que celle de notre Auteur que dans la recherche du déplacement, & non dans celle de son centre de gravité, ib. pag. 90. - Méthode du même Auteur, pour trouver la hauteur du métacentre au-dessus du centre du volume, & sa comparaison avec celle de D. Georges Juan, (Note.) 151, pag. 97. V. Métacentre.

CHEBEC. Voilure de cette espece de Bâtiment, & résistance qu'il éprouve, tant directement que latéralement, 348. — Qu'un Chebec peut marcher plus vîte que le vent, 348. Que sa vîtesse est une sois & deux tiers celle du vent, 368, 683. Que les vergues d'un Chebec doivent former un angle plus ouvert que dans un Vaisseau, pour qu'il acquiere la plus grande vitesse qu'il est possible; & que dans une Galere ils doivent être encore plus ouverts, 574, 582, 583. V. Angles avantageux des

CLARE. Expériences de cet. Auteur sur la vîtesse du

vailes. V. Voiles.

vent, (Nute.) 352. Coeffer. Grand risque de périr dans cette circonstance, 390, 564.

CONDORCET (le Marquis de), sa méthode pour trouver la loi des phénomenes d'après l'observation, (Note.) 80. Construction Du Navire, I jusq. 104. V. Vaiffeau. Que les Constructeurs anciens ne connuissoient pas l'usage des plans; maniere dont ils construisoient le corps du Navire, 17 jufq. 25 .- Constaudion fur lisse, 21 .-Que cependant quelques Constructeurs emploient une pratique moins imparfaite, & en quoi elle consiste, 23.-Que c'est la pratique des Anglais, 25. - Changements apportés par quelques uns dans les procédés de la feconde methode, d'où résulte la pratique des Constructeurs Français, 25.- Défauts qui accompagnent toutes ces methodes, 26. Du Hamel donne une pratique de Conferuction fans plan, à peu près semblable, 25, ses inconvenients, 26. - Raison pour laquelle quelques Conftructeurs emploient une espece de renslement à l'extremité du plat de la varangue, 35, V. Varangue. De

TOME II.

Aaa

la Construction en traçant le plan du Vaisseau, 27 jusq. 104. V. Plan. - Ce que les Anglais appellent former le corps du Navire par des arcs de cercle, 46 .- Avantages de cette méthode, 46 jusq. st. Ses inconvénients, 53, 64. — Construction des poupes rondes appellées Cul rond, 52, (Note.) 57. - De la Construction géométrique du corps du Navire par des arcs de cercle, 65 jusq. 81. Idem, des œuvres mortes & des ponts, 90, 91, 92. V. Ponts, Œuvres mortes, Couples, Plan, &c.

CORDON, 15, V. Ligne. Corps PRINCIPAL du Navire, 15 .- Corps du Navire supposé divisé en prismes par des plans horisontaux

& verticaux, 107, 134.
Cours de Men. Qu'ils obligent le Vaisseau à suivre seur direction, & le détournent de celle qu'il doit suivre, produisent les roulis & les tangages, 2, V. Gouvernement, Roulis , Tangage.

Couples du Vaisseau, 14, 31.

Couples PRINCIPAUX, on Couples de levées, 14, 31. Maniere de les tracer sur le plan, V. Plan.

Couples de Balancement & leur fituation, 21.

Couple de lor, (Note.) 24.
Couple (maître), 18.— Principes généraux pour le tracer, 34 (Note.)— Pratique des Constructeurs Anglais, 35.— Raison pour laquelle its font une espece de coude à l'extrémité du plat de la varangue.— Que le maître couple doit être un peu en avant du milieu du Vaisseau, 487, V. Elevation des eaux à la proue, Tangage.

Couple Devoye, 52. Couples des extrémités ne doivent pas venir tout à coup trop fins dans le voisinage de la flottaison, 488.

Couple D'ARCASSE, 51.

Courbure des Baux, 101. — Idem, des Ponts, 98, 99. Courburg des voiles. — Que la courbure des voiles change la situation du centre de leurs forces, & que l'inclinaison du Vaisseau sous le vent produit le même effet, 401, V. Voile; Viteffe, Centre de voiles, Gouvernement. CREUX DU VAISSEAU, V. Vaisseau.

CUL - ROND, 52, 57, V. Construction, Plan.

DENIVELLATIONS DU FLUIDE, V. Résissances, Moments, que l'effet des dénivellations est affez petit pour être négligé dans le calcul de la vitesse du Vaisseau, V. Viteffe, 325. - Qu'on doit y avoir égard dans le calcul de l'élévation des eaux sur le côté du Vailleau, ou à la prone ou à la poupe, 467, 481, 621,629, V. Elévation des eaux fur le côté du Vaisseau, & à la proue & à la poupe.

DENSITE DE L'AIR. Qu'eile est la 1000 partie de celle de l'eau, & la 14000 de celle du mercure, 258.

DEPLACEMENT du Vaisseau. Maniere de le calculer, 106, 107, 108, (Note.). — Méthode de M. Chapman pour le même objet, V. Chapman.

DERHAM. Expériences de cet Auteur sur la vîtesse du

vent, (Note.) 352.

Derive du Vaiseeau. Qu'elle augmente par l'augmenration seule du vent, 276, (Note.). - Expressions de l'angle de la Dérive, & application au Vaisseau de 60 canons, 340, 353, (Note.) — Qu'elle est plus grande avec les angles avantageux des voiles & du vent, qu'avec ceux dont les Marins font usage, 369.

DASSIE (M.), donne les dimentions du Soleil Royal &

du Royal Louis , 516.

Dimensions des Vaisseaux, 516 jufqu'à 527. V.

Vaiffcaux.

DIRECTION DE LA FORCE DES VOILES, V. Force, Voiles, DROSSES. Qu'elles sont plus commodes que les racages ordinaires pour braffer les baffes voiles, sous un angle fort aigu, 275, 377.

DUNETTE, 103.

Dunes du Roules , V. Roulis .- Idem du Tangage. V. Tangage.

ECHANTILLON des pieces; expression générale pour les régler, 113.- Qu'il convient d'augmenter l'échantillon des grands vaisseaux, 113, V. Vaisseau & Force des Vaisseaux

ECHELLE DE SOLIDITÉS; leur construction & leurs usges, 109 (Note), pag. 63, 64.

ECHELLE DES TIRANTS D'EAU, 109 (Note), page 63. ECHELLE DES TONNEAUX, 109 (Note), page 63.

FLANCEMENT DE L'ETRAVE, & son influence sur le

gouvernement du Vaisseau, V. Gouvernement.

ELEVATION DES EAUX sur le côté du Vaisseau , dens les Roulis, 465 jufq. 471; & 620,621,622, V. Roulis .- Que les eaux s'élevent davantage sur le côté du Vaisseau, à mesure qu'on diminue la distance du métacentre au centre de gravisé du Vaisseau, 465, 620. - Formules qui expriment ces Elévations, 465.— Qu'elles sont comme les quarrés des durées des Roulis, 465.— Qu'elles sont plus grandes à mesure qu'on éloigne davantage les poids de l'axe de rotation, 466,620-Exemples pour le Vaisseau de 60 canons, 466, 620. - Corrections qu'on doit appliquer à ces Elévations, à cause de la dénivellation, 467, 621. Exemples des cas où les eaux passeront par-dessus le corps du Vaisseau, & nécessité de corriger ce défaut, en perdant quelque chose du côté de la sureté de la mâture, 468, 620, 621. Que ces Elévations sont plus grandes à proportion sur le côté des petits Bâtiments que sur celui des grands, & nécessité d'une correction plus grande que pour ceux-ci, 469. - Application de la formule à une Frégate semblable en tout au Vaisseau de 60 canons, 469. 622 - Ce qu'il convient de faire pour disposer les petits Bitiments de manière que les eaux ne s'élevent pas plus sur leurs côtés que sur celui des grands, 470.- Formules générales pour ce cas, & application à un exemple, 470. - De l'erreur confidérable dans laquelle tombent quelques Constructeurs qui, suivant ce que les Géometres ont prescrit à ce fujet, ne donnent pas affez de hauteur aux côtés de leurs Navires, & ne les construisent pas de maniere à diminuer le Elévations des eaux sur leur bord; & conséquences fachesfes qui en résultent, 471. - Qu'il n'est pas possible que la Frégate le Triton eut pu naviguer, s'il étoit certain qu'elle achevat ses Roulis dans 4 secondes 1, comme le dit M. Bouguer, 471.

ELEVATION DES TAUX à la proue & la poupe dans les tangages , 481 jusq. 488 , 6 628 jusq. 633 , V. Tangage, - Formule qui exprime ces Elévations à la proue, cauléis par le tangage, 481,628,629, 630. - Application au Vaisseau de 60 canons cinglant à la bouline, & ensuite au cas où le mime Vaisseau est à l'ancre, 482, 629, 630. Que les Eieretions des eaux à la proue augmentent à mesure que la haute du métacentre au-deffus du centre de gravité devient plus petite; & que la même chose arrive à mesure que la viteste Vaisseau devient plus petite, 482, 631, 632. - Que ca Elévations empêchent qu'on ne puisse toujours porter beat coup de voiles, comme l'a prétendu M. Bouguer, 483. 931. - Cas où la lame court de poupe à proue, 630. - (8

les Elévations des eaux à la poupe diminuent par l'augmentation de la vîtesse du Vaisseau, 484. — De la nécessité d'augmenter la voilure, le Vaisseau cinglant vent arriere, afin d'augmenter son sillage, pour suir les coups mer; & que cependant une vitesse de 15 pieds par seconde est bien suffilante, 484. De la nécessité que la proue soit plus vodumineuse que la poupe, 632, 633. — Qu'on doit procéder dans ce point avec beaucoup de circonspection, pour ne pas tomber dans le vice opposé, 465,633. Nécessité de ne pas donner trop de facons au Vaisseau, & de rensser au contraire les extremités dans la partie qui est hors de l'eau, 486, 632. Raison pour laquelle on ne peut admettre, pour la pratique, la proue de moindre résistance, 487.— Que dans les mers tranquilles, les Vaisseaux longs & à proue aiguë ont l'avantage -de la marche; mais que dans les mers agitées, où les lames font groffes & violentes, les Vaisseaux courts, & dont la proue est plus rentiée, ont l'avantage tant pour la marche que pour la sûreté, 487.—Que la plus grande largeur, ou le maître-couple, doit être portée un peu plus à la proue que le milieu du Vaisseau, 487.— Raison pour laquelle les couples des extrémités ne doivent pas devenir tout-à-coup trop fins dans le voisinage de la flottaison, 488.

EMPLACEMENT DES MATS, 608. V. Máts.

ENTREPONT, 102.

ENVERGURE. Qu'on ne peut l'augmenter, comme l'a prétendu M. Bouguer (Note) 384, page 254.—Son influence fur le gouvernement, 418. V. Gouvernement.

EQUIPAGE (hommes de l') des Vaisseaux, suivent à peu

près la raison des cubes de leurs largeurs, 125.

ESTAIN, 20.— Que sa plus grande largeur est à peu près les deux tiers du bau du Navire, 20. Sa description, 40.

ETAMBOT, 14. ETRAVE, 14.

EULER (Léonard); sathéoriede la Rame, & impersedions de cette théorie (Note) 301 .- Idem du Roulis (Note) 427. FAÇONS du Navire, 15.

FLOTTAISON du Vaisseau, 104 jusq. 133. V. Ligne

de flottaifon, Vaiffeau.

FORCE DES BOIS. Farce des fibres d'un petite solive de bois de chêne, déterminée par l'expérience, 248. - Formule qui exprime la Force des bois, & application à un exemple, 248 (Note). - Que les Forces des pieces de bois semblables dans les dimensions de leur équarrissage, sont comme les cubes de leurs dimensions linéaires, 113, 493. Que la Force du pin de Tortose (sapin) est à celle du chêne, comme 4 est a f , 512. - Rapport des Forces de ces deux especes de bois, Suivant Muller, est comme 3 est à 2, 512. — Que la Force du sapin soumis à l'expérience par Muller, est à celle du sapin Espagnol comme 5 est à 6,512. Que la Force du pin français est à celle du chêne comme 7 est à 10, 512. Que ces rapports ne sont pas tellement exacts qu'ils n'éprouvent aucune variation; mais doivent être pris comme une expression moyenne, 512. - Que le poids du fapin en maturité & dans un état de sécheresse convenable pour être employé, est a celui du chêne comme 3 est à 5.

FORCE DU GOUVERNAIL, V. Gouvernail

FORCE DES VAISSEAUX, 113 jufa. 116 & fuiv. Que les Constructeurs ne donnent pas aux bois & aux ferrures des vaisseurs l'échantillon qui convient, 113.- Qu'ils font ceux des grands Vaisseaux trop petits à proportion, 113. - Que ce défaut n'est pas compensé par le rapprochement des couples, 113. Qu'ils bordent très-ordinairement les

Vaisseaux de 60 & 70 canons avec les mêmes bordages; défauts de cette pratique, 113.— Que les moments dont les parties du Vaisseau éprouvent l'action, sont comme les quatriemes puissances des largeurs, ou les moments d'inertie comme les cinquiemes puissances, 113 (Note) - Expression pour régler l'chantillon des bois, 113. Que les Frégates font construites plus solidement que les Vaisseaux, 113 .- Impossibilité de donner aux Vaisseaux la même solidité qu'aux Frégates; qu'il convient d'augmenter l'échantillon des grands Vaifseaux, mais qu'on doit procéder avec beaucoup de précautions, 113. — Défauts des Vaisseaux construits par Gustaneta, 114. — Variété dans l'emploi des bois pour ce qui concerne la Force des Vaisseaux, 114.115.- Que les Vaisseaux Français ont plus de distance entre les couples que les Anglais, sont plus légers, & font moins liés, 115 (Note), 133 - Que tous les Vaisseaux d'un même rang n'ont pas le même poids, 116. — Que souvent les Constructeurs ne donnent pas aux Vaisseaux les dimensions qui leur conviennent, 124 - Négligence des Ouvriers employés dans les chantiers de construction, 129.-Inconvéniens qu'il y a à furcharger les Vaisseaux de bois, d'artillerie & de lest, 132, 133.

FORCE DIS VAISSEAUX, 113 jufqu'à 116 & fuiv.-De la Force des Vaisseaux, & de l'épaisseur des bois qui entrent dans leur construction, & du rapport entre leur lon-gueur & leur largeur, 489 jusq. 515, V. Force de bois, Vaissau.— Que le Vaisseau doit se construire avec le moins de bois & de fer qu'il est possible, 491. — Qu'il faut faire entrer dans sa construction tout le bois & tout le fer nécessaires pour le rendre solide, & pour qu'il se maintienne en cet état, malgré les coups de mer, les secousses, & toutes les agitations violentes auxquelles il peut être exposé; 491.- Nécesfité de confidérer les moments d'inertie dont les parties du Vaisseau éprouvent l'action, & que leur action sur les bois ne differe en rien de la force de percussion, 492, 611. — Que ces moments sont comme les cinquiemes puissances des largeurs des Vaisseaux , 113 (Note). - Impossibilité d'obteair une détermination absolue de la Force des Vaiffeaux, mais qu'on peut en obtenir une relative, 493. - Si les dimensions des pieces étoient comme les dimensions linéaires des Vaisseaux, leurs résistances seroient en raison inverse des quarrés des mêmes dimensions, 493. Que la Force des Vaisseaux est en raison inverse des racines cubiques des quatriemes puissances de leurs dimensions linéaires, ou que les Vaisseau seront d'autant plus foibles que les racines cubiques des quatriemes puisfances de leur largeur sont plus grandes, ou bien que les produits de leurs largeurs par la racine cubique des mêmes largeurs, seront plus grands, 493 .- Comparaison du Vaisseau de 70 canons à la Frégate de 22, 493. — Que les Vaisseaux sont trop foibles, & durent peu de temps, tandis que les Frégates font excessivement fortes, & durent long-temps, 113, 493. Que les Vaisseaux sont trop surchargés d'artillerie, 494. -Qu'ils font trop foibles, non seulement à cause de seur grandeur, mais encore à cause de leur surcharge d'artillerie; nécessité de les sortifier, & maniere de corriger les désauts précédents, 495.— Les épaisseurs des bois étant comme les quarrés des dimentions linéaires des Vaisseaux, les forces relatives sonc a peu près égales dans tous les Vaisseaux, 496. — Que les Forces des Vaiffeaux seront comme les racines quarrées des. dimensions linéaires, 496. — Que les inconvénients qu'il peut y avoir à suivre cette regle sont négligeables, & que ses Conftructeurs doivent faire tout ce qui sera possible pour s'y conformer, 497. — Qu'il faut rentorcer également les courbes

des ponts, les clous & les gournables, & que cetté augmentation de poids ne peut rien faire perdre au Vaisseau de ses qualités essentielles , 498. — Bénéfice qui résulte de l'application de la même regle aux Frégites, 499. - Des précautions qu'il faut prendre en faisant usage des gournables de bois, 500. - Nécessité de fortifier davantage le second pont des Vaisseaux, 501. - Que la Tangage exige desconsidérations toutes contraires à celles qu'exige le Roulis, quant à ce qui concerne la Force des Vuiffeaux, 502. — Que dans les actions de poupe à proue, les Forces des l'aiff. aux sont en raison inverte de leurs dimensions linéaires, ce qui fait que les grands Vaisseaux sont beaucoup plus arqués que les Frégates, 113, 503. V. Arc des Vaussesur . - Maniere de remédier à ces inconvénients, 504. — Qu'il faut que l'épaisseur des bordages soit comme les racines quarrées des cubes des largeurs des Vaiffeaux; & les longueurs des Vaisseaux comme les racines quatriemes des cubes des mêmes largeurs, 505. V. Bordiges .-Avantages que retireront les Frégates de l'augmentation de leur longueur, & de la diminution de l'échantillon des bois; & désavantage pour les Vaisseaux par la diminution de leur longueur, & l'augmentation de l'échantillon : nécessité de donner un peu plus de volume aux fonds de la carene, 506. Ce qui est cause que les Constructeurs ne sont pas portés à faire ces corrections pour les Vaisseaux, 507. Des Forces relatives du même Vaisseau, 508. - Que plus les différents poids dont la charge d'un Vaisseau est composée, seront placés près de son centre de gravité, moins le Vaisseau aura à fouffrir, 508 — Que les bordages doivent avoir plus d'épaifseur dans le milieu du Vaisseau que vers les extrémités, 509. De même, que les couples du milieu du Vaisseau doiventêtre plus forts que ceux des extrêmités, 510. — Des attentions qu'on doit avoir en construisant les Vaisseaux avec des bois d'une pesanteur & d'une force spécifique différente, 511,512. - Que le sapin est très bon pour la construction, & est présérable à beaucoup d'autres bois, 512. — Qu'en bordant un Vaisseau en sapin, & lui donnant la même Force que s'il étoit en chêne, il faut augmenter les épaisseurs des pieces dans la raison de 4 à 5, 513. — Qu'un Vailleau de 60 canons construit en sapin, peut être de la même Force que s'il étoit construit en chéne, & , malgré cela , peser 7000 quintaux de moins , 513, 514 - Avantages qui résultent de l'emploi du sapin, 515.

Force Du Vaisseau Pour Porter la voile, 528

jusq. 563. V. Inclination, Moments, Stabilité.

FORCE DES VOILES; son expression dans le sens de la

Guille, & lateralement, 338, 531. V. Voiles.
FOURNIER (le Pere) donne les dimensions du Vais-

fe iu La Couronne, 515.

FREGATES, leur comparaison aux Vaisseaux, V. Force des Vaisseaux, Vaissau, tentre de gravité, idem, de volume, Métacentre, Stabilité, &c .- Quelles sont conf-

truires plus folidement que les Vaiffeaux, 113.

FRET. Que le prix du fret doit se régler sur le poids des Marchandises, plutôt que sur leur volume, (Note.) 109, pag. 68, 69, V. Jaugeage. Que le volume doit aussi être pris en considération; que c'est aussi l'ulage du commerce, & utilité de cette connoissance, ib. pag. 68, 69. - Exemples d'afrétements faits dans les colonies, ib. pag. 68, 60. Que la ration des volumes n'est pas toujours exactement suivie, & pourquoi ib. pag. 68, 69. CEABARI, 18.

GAILLARD d'avant, 103. - Idem d'arriere, 103. GALERS. Que ce Bâtiment peut marcher plus vite que le vent, 348 - Qu'une Galere a en longueur plus de sept fois sa largeur, 348 .- Réfistances tant directe que latérale qu'elle éprouve; & surface de sa voilure, 348 - Que les vergues d'une Galere doivent former avec fa quille un angle plus petit que celles d'un Vaisseau, & même que celles d'un Chebec, 574. V. Chebec, Voiles. Que le vent qui leur procure la plus grande vîtesse, est plus ouvert que pour les Vaisseaux, 582, 583.

GASTANETA. Défaut des Vailleaux construits d'après ses principes, 114 - Dimensions d'un Vaisseau de 60 canons

exposées dans son Ouvrage, 517.

GOELETTE que les angles de ses vergues avec sa quille doivent être plus petits que ceux d'un Vaisseau, & meme que ceux d'un Chebec, 574-

GOUVERNAIL. Que le Gouvernail est absolument néceffaire pour diriger & maintenir le Vaisseau dans une meme route; ses unperfections, & que l'art de bien gouverner consiste en ce que la route soit la moins tortueuse

qu'il est possible, 9. V. Gouvernement.

Du Gouvernail, 287 jusq. 300. — Que la théorie de cette machine a été donnée par plusieurs Géométres, mais qu'ils n'en ont tiré aucune conséquence utile sur la figure, & pourquoi 287 .- Formule de la force que font les eaux sur le Gouvernail pour faire tourner le Vaisseau , 288 ( Note.) 289 - Méme formule en y comprenant l'effet de la dé-rive, 290, (Note.). V. Dérive. - Que plus la vîtesse du Vanteau sera grande, plus le Gouvernail aura de puissance pour le faire tournet, 291, 588. — Qu'à surfaces égales plus le Gouvernail sera enfoncé prosondément dans le fluide, plus auffi sa force sera grande, 291. — Qu'à angles égaux du Gouvernail, sa puissance pour faire arriver le Vaisseau, est plus grande que pour le faire venir au vent, 291, 295, 588. — Que plus la quête de l'étambot sera petite, plus le Gouvernail aura de force, 29!, 588.— Qu'on pourroit supprimer la quête de l'étambot si ce nétoit l'action des coups de mer, 291, (Note.). - Calcul de l'angle que le Gouvernail doit former avec la quille, pour qu'il produise le plus grand effet possible, tant du côté du vent que du côté sous le vent, 292, 293, (Nore.). - Que cet angle avantageux du Gouvernail est de 45 degrés plus ou moins, la dérive, & non de 54° 44, comme on l'a cru jusqu'ici, 294, 588. - Formule qui exprime la plus grande force que puisse produire le Gouvernail pour faire tourner le Navire, 294, (Note.). - Raisons qui obligent à présérer les angles qu'on emploie dans la pratique à ceux que la théorie nous indique, 296, 588. Que la néceilité d'arriver est toujours plus pressante que celle de venir au vent, 296.— Que les Vaisseaux tendent pour l'ordinaire à venir au vent avec une grande force, 297. — Qu'il est nécessaire, pour le manege du Vaisseau, de considérer le moment de la force du Gouvernail; & expression de ce moment, 297, (Note.). V. Gouvernement, qu'il est essentiel que la figure du Gouvernail approche le plus qu'il est possible de celle d'un triangle, 287, 298, 589. - Que l'angle le plus avantageux n'est pas celui qui convient le mieux pour faire virer le Navire vent devant, 300. - Que le Gouvernail doit autant qu'il est possible être tenu parallele àpla route du Vaitleau, 587.- Que plus le Gouvernail sera éloigné du centre de gravité du Vaisseau, plus son action fera grande, 590. - Que le Gouvernail ne doit jamais être employé sans nécessité GOUVERNEMENT

GOUVERNEMENT OU MANEGE DU VAISSEAU, 397 jufq. 426, & 588 jufq. 608. - Que le Gouvernail n'est qu'un des agents qui contribuent au gouvernement du Vaisseau, & peut-être pas le plus efficace, 397, 588.

Que les moments latéraux du Vaisseau tendent à faire arriver continuellement le Vaisseau, 398. V. Moment. Que pour la perfection du Gouvernement, ou pour que le Vaisseau demeure constamment dirigé sur un même rumb de vent, il faut que le centre des forces des voiles concoure avec le centre des forces des eaux sur le côté du Vaisseau, ou que la direction de la force des voiles concoure avec celle des eaux sur le côté du Vaisseau, 399, 591. — Que la théorie donnée jusqu'ici par tous les Auteurs pour placer les mâts est fausse, & pourquoi 400, 592. V. Mâts.— Que la courbure des voiles change la situation du centre de leur force, & que l'inclinaifon du Vaisseau sous le vent produit le même esset, 401, 592 .- Que le Gouvernement du Vaisseau dépend de la combination des forces qui agissent sur, lui, 402. Que plus le Vaisseau s'incline, & plus le centre des voiles est élevé; plus en même temps il devient ardent, 402, 403 .- Que le Gouvernement du Vailseau ne peut manquer d'être fort inconstant : que le vent venant a augmenter, le Vaisseau vient au vent; & qu'il arrive, au contraire, Porsque le vent diminue, 404, 410, 426, 592. — Que le Gouvernail ne doit jamais être employé sans nécessité, 404.— Que eependant on est forcé d'y recourir presque continuellement pour persectionner le Manege, 592. - Moments des rélistances latérales, 405.—Idem, de la force latérale des voiles,406. - Somme des moments qui tendent à faire arriver le Vaisseau, 406. Qui tendent'à le faire venir au vent, 407. Bormule qui doit avoir lieu pour que le vaisseau gouverne parfaitement sans le secours du Gouvernail, 408 (Note) -Point où doit tomber le centre des voiles pour obtenir le même avantage, 408 ( Notes ). - Si l'équation n'avoit pas lieu, le Vaisseau viendroit au vent, ou arriveroit, & le Gouvernail deviendroit absolument nécessaire, 409. - Ce qui doit arriver lorsque le vent devient plus largue, 411.-Que plus le vailfeau aura de guindant, c'est-à-dire, que plus La hauteur des mâts sera grande, & moins on aura embarqué de lest, plus il sera ardent, 412,594: - Que plus les voiles auront d'envergure, plus le Vaisseau sera ardent, 593.- En général, plus les voiles d'un Vaisseau seront grandes, plus il aura de disposition à venir au vent, 591. — Si l'on conserve les voiles d'une même surface, en faisant seulement varier leurs dimensions, le changement qui en résultera dans le Manege sera peu considérable, 595.— Qu'en augmentant la charge du Vaiiseau, il devient plus ardent; & au contraire, il a plus de propension à arriver, lorsqu'on la diminue, 413, 605. Qu'en chargeant le Navire plus à la poupe qu'a la prone, il doit arriver; &, au contraire, en le chargeant plus à la proue qu'à la poupe, il devient plus ardent, 414, 606 - Qu'un coup de mer contre la proue du côté du vent, ou contre la poupe, du côté fous le vent, fait arriver Le Vaisseau; &, au contraire, un coup de mer contre la proue, du côté sous le vent., & contre la poupe, du côté du vent, le force à venir au vent, 415 - De la facilité du Couvernement du Navire, lorsqu'il cingle à la bouline, 415. - Des attentions qui concernent les Constructeurs pour donraer au Vaiffeau la qualité de bien Gouverner, 416, 417,418, 606. Que plus l'élancement de l'étrave-lera grand par rapport à la quête de l'étambot, plus le Vaisseau sera ardent, & seciproquement, 417, 605 - De ce qui concerne l'empla-TOME II.

cement des mâts & la grandeur de l'envergure, 418. V. Mats. - Exemple appliqué au Vaisseau de 60 canons, pour vérifier sa qualité de bien gouverner , 419 jufq. 426 , & 596 jusq. 600 - Que la vîtesse du vent étant de 18 pieds par seconde, le Vaisseau de 60 canons Gouverne parfairement avec tout son appareil, & qu'avec des vents plus sorts il viendra au vent, & qu'au contraire il arrivera avec des vents plus foibles, 419, 426, 597.— Que le Vaisseau portant les deux baffes voiles, les deux huniers avec les trois ris pris, l'artimon & le faux foc, il faut que la vitesse du vent soit de 28 pieds 14, que, par consequent, le Vaisseau est toujours ardent avec cette voilure, & nécetfité de carguer l'artimon dans différents cas, 420, 598. — Qu'il est impossible que ce Vaisseau Gouverne bien sous les deux basses voites; nécessité de border l'artimon, 421, 599. — Que sous la grande voile scule il'est fort ardent ; qualité qui est très-importante dans ce cas, où-le Vaisseau est à la cape, 422, 600, 608 - Que le Gouvernail a assez de force pour vaincre l'arrivée du Navire dans le cas de l'Art-419, lorsque le vent est foible ; qu'ainsi sor caction est plus que sufficante pour assujettir le Navire & maintenir l'équilibre, 423, 601. - Formule dans laquelle on fait entrer l'effet du Gouvernail, & qui doit nécessairement avoir lieu pour que le Vaisseau Gouverne bien, 424. - Difficulté de Gouverner parfaitement d'un vent arriere, & grande puilfance du Gouvernail par rapport aux autres forces dans ce cas, 425, 602 - Que le Gouvernail a encore beaucoup de force, vent largue, mais qu'il est nécessaire de lui faire former um angle d'autant plus grand que le vent a plus de force , ou que le Navire cingle avec plus de vîtesse, 426, 602. — Nécessité de considérer la force du courant des eaux sur le côté du Vaisseau, 191 .- Que dans tous les Vaisseaux la distance du centre des voiles à celui des rélissances latérales doit être conftante, pour qu'ils Gouvernent bien, 603. Que la situations du centre des rélistances dépend non-feulement de la figure de la carêne du Vasificau, mais de la relation entre la quête. de l'étambot & l'élancement de l'étrave, 605.- Maniere de procéder dans la détermination des centres, des réfissances, de la voilure & de gravité, 607.

GUINDANT DES VAISSEAUN, & son influence sur le gou-

vernement. V. Gouvernement.

HAMEL (du) donne une pratique de construction sans tracer de plans, 25.— Ses inconvénients, 26.— Désaut de sa méthode de diviser les lisses pour les couples extrêmes, & sa correction, 63 (Note.).

INCLINAISON. V. Stabilité, Moments.

Inclinaison latérele.— Trouver l'Inclinaison que doit prendre le Vaisseau lorsqu'on passe des poids d'un côté à l'autre, 166.— Qu'à volumes égaux, les sections faites par la superficie de l'eau étant aussi égales, le Vaisseau dont les couples seront moins pleins, ou dont la caréne aura moins de capacité, c'est-à dire, celui qui tirera moins d'eau éprouveramoins d'Inclinaison, 167.

De l'Inclinaifon que prend le Vaisseau par la sorce que produit le vent dans les voiles, 379 10sq. 396.— En quoi consiste la qualité de porter la voile, 379.— Qu'on ne peut remédier absolument aux inconvénients de l'Inclinaison, 379.

— Moments avec lesquels le côté du Vaisseau résiste à l'Inclimation, 380.— Idem avec lesquels la voile agit, 381.— Moments latéraux des voiles, le Vaisseau marchant, 381. V. Voile.— Formule de l'Inclinaison que doit prendre le Vaisseau, 382, 383.— Simplification de la formule, 383.— Que plus le centre d'effort des voiles sera has, d'mourales

voiles auront de courbure, moins le Vaisseau prendra d'Inclinaison, 384. V. Centre des voiles.— Impossibilité d'éviter que le Vaisseau ne prenne de l'Inclinaison, & de mettre en pratique ce que M. Bouguer a proposé, attendu que le point qu'il appelle Vélique seroit tousours au-dessous de la superficie de l'eau, Note, 384, pag. 254 — Des inconvénients qu'il y auroit à augmenter l'envergure comme le même Auteur le propose, Note, 384, pag. 254. Application de la formule à différents cas du Vaisseau de 60 canons, naviguant à la bouline avec toute la voilure qu'il peut porter, & Inclination qui en résulte, 385.- Id. les perroquets étant ferrés, & ayant pris un ris dans chaque hunier, 587.— Id. le Vaisseau demeurant sous les deux basses voiles, & que sous cette voilure il est capable de supporter l'action d'un vent trèsviolent, 388. - Que dans d'autres Vaisseaux dont les couples seroient moins pleins dans les fonds il faudroit employer la formule générale, 386 .- Inclinaison que prennent les Vaisfeaux & Frégates, 385, 387, 388, 543. - Combien l'ancien système des résistances convient mal aux Inclinaisons que prennent les Vaisseaux, Note, 387, pug. 256.— De l'effort que supporte une surface exposée à l'action du vent, suivant l'ancien système, p.sg. 256 .- Du vent dont les voiles, les vergues & les mâts peuvent supporter l'action sous un appareil déterminé, 389. - De l'Inclination que le Vaisseau peut prendre lorsqu'il vient à coëffer ou masquer ; nécessité de prévenir cet accident, à cause du grand risque qu'on court de périr dans cette circonstance, 390, 564. Formule qui exprime l'Inclinaison particuliere que prend le Vaisseau, eu égard aux altérations qu'il peut éprouver dans son poids ou dans son volume, 391. — Que toutes les fois qu'on ajoute un poids au Vaisseau au-dessous de la ligne de flottaiton, ou qu'on lui en retranche un au-dessus de la même ligne, le Vaisseau portera davantage la voile, ou (prouvera moins d'Inclinai-Jon, & réciproquement, 392. V. Stabilité. — Que le corps du Vaisseau, quant à ce qui concerne la qualité de porter la voile, tient un milieu entre celui qui seroit composé de deux prismes triangulaires, & celui qui seroit de la forme d'un parallélipipede rectangle, 393. — Que les sinus des Inclinations dans les Vaisseaux semblables sont à peu près en raison inverse de leurs dimensions linéaires, 394.

INCLINAISON DE POUPE A PROUE que prend le Vaisseau, 395 - Formule qui en exprime la valeur, 396 - Qu'elles dépendent de la vitesse directe du Vaisseau, & nullement de l'angle des voiles avec la quille, 396. — Que dans le Vaisseau de 60 canons, qui nous sert d'exemple, la proue s'éleve sur l'eau au lieu de se submerger davantage, quoique ce ne soit que d'une très-petite quantité, 396. — Que le résultat ne peut être le même pour d'autres Vaisseaux, 396.

INONDATIONS. V. Elévation des eaux sur le côté du

Vaiffeau, ainsi qu'à la poupe & à la proue.

NAUGEAGE des Vaisseaux. Qu'il peut être envilagé sous deux points de vue, Note, 109, pag. 65 - Qu'on entend le plus communément par ce mot l'art de faire les opérations nécessaires pour déterminer la charge que le Navire peut porter, ibid. pag. 65 .- A quoi se réduit le calcul, ibid. pag. 65 .- Qu'il est essentiel d'avoir le plan du Vaisseau, ib. pag. 65 - Méthode pratique de Jaugeage pour trouver le port du Vaisseau, ib. pag. 65, 66. Imperfections des méthodes de Jaugeage, qui ont pour objet de déterminer la capacité de la cale pour en conclure le port du Vaisseau, & que ces méthodes ne peuvent s'appliquer à tous les bâtiments, ib. pag. 66, 67 -- Distinction des tonneaux de poids & des tonneaux d'arrimage, & réflexions à ce sujet, ib. pag. 66, 67. V.

Tonneau.- Que le tonneau d'arrimage est fixé par l'Ordonnance de 1681 à 41 pieds cubiques, ib. pag. 66, 67. Que ce tonneau est une mesure simplement étendue, ib. pag 67. - Que la capacité de la cale des Navires n'a pas un rapport constant avec leur port, ib. pag. 67. — Qu'on a besuin surtout de connoître le port des Navires, mais qu'il est aussi très-utile de connoître leur capacité, & que se rapport de ces deux grandeurs ne peut être constant, ib. pag. 67.-Regles de Jaugeage qui supposent ce rapport constant, ib. pag. 68. Cas unique où le tonneau d'ordonnance donne, avec précision, la charge du Vaisseau en tonneaux de poids, ibid, pag. 67. Regle de Jaugeage que suit le commun des Constructeurs, ib. pag. 68. Regle des Jaugeurs de Marseille, ib. pag. 68. Qu'il conviendroit beaucoup mieux de chercher le port en tonneaux de poids, & la capacité de la cale en tonneaux d'arrimage, ib. pag. 68. Que le prix du fret don se fixer fur le poids & non sur le volume, ibed. pag. 68, --Que le volume doit cependant être pris en considération, que c'est aussi l'usage du commerce ; & utilité de cette connoisfance, ib. pag. 68, 69. Exemples d'affrettements faits aux Colonies; que la raison des volumes n'est pas toujours exactement suivie, & pourquoi, ib. pag. 68, 69 .- Regle pour trouver la capacité de la cale d'un Navire en ronneaux d'arrimage, ib. pag. 69. - Ce qu'il faut faire pour en conclure les tonneaux de poids qui répondent à la capacité, la charge étant homogêne, ib. pag. 70- Déterminer la ligne d'eau du Vaisseau, ib. pag. 70 .- Cas où l'on doit tabler sur la capacité de la cale, ib. pag. 70. V. Ligne d'eau, Volume submergé.

LAMES. V. Coups de mer. - Expression de la vitesse des Lames. V. Roulis. - Table de la durée des roulis correspondants à chaque hauteur des Lames, 450. V. Roulis.

LARGEUR DU VAISSEAU. V. Vaiffeau.

LIGNE. Des principales lignes que l'on considere dans le corps du Navire, 15. - De la ligne du Fort, 15. - 1d. da Cordon, 15. (Note.) .- Id. du Plat-bord, 15. - Id. de Tonture du corps principal, 15.- Lignes d'eau ou de flottaifon, & maniere de les tracer, 43.

LIGNE D'EAU. Maniere de déterminer la véritable, 10),

110, & Notes, pag. 70.

Lissus. Leur usage dans la construction sans plan, ce qu'on appelle construire sur Lisse, 21.—Id. dans la construction avec des plans, & maniere de les tracer sur les plans, 40, 41.-Division des Liffes suivant la méthode française, 16, & fuiv. - Maniere facile & fure d'éviter une grande partie des tâturnements dans la division des Lisses, 59.—Du triangle pour la

division des Lisses de poupe & de proue, 59 jusq. 63.
Lisse des fonds ou des façons, 12. (Note.).
Lisses intermédiaires, 89. (Note.). Lisse de l'une

flexion, 89. (Note.).

LISSE D'HOURDY , 20.

LIVRE DE FRANCE. Son rapport avec la livre castillage, & la livre Anglaise averdupois, 109. (Note.) pag. 62.
Longueur du Vaisseau. V. Vaisseau.

M AÎTRE COUPLE. V. Couple.

MANCHE DE LA RAME. V. Rame,

MANGUVRE, en quoi consiste cet art, 13.

MANEGE DU VAISSEAU, 397 jusq. 426, & 588 jusq. 608. V. Gouvernement.

MARCHE DU VAISSLAU. De la Marche ou du mouvement prografif du Vaisseau, produit par l'impulsion du vent se les voiles, & du rumb de vent que cette impulsion l'oblige de suivre, 336 jusq. 359, & 565 jusq. 587. — Qua distingue trois sortes de mouvements progressifs dans le Vassfeau, le mouvement direct, le mouvement latéral, & le mouvement oblique, 336.— Qu'il est nécessaire d'en distinguer un quatrieme, qui est celui avec lequel le Vaisseau gagne au vent, 336. V. Vitesse.— Cause de tous ces mouvements, & que la théorie de tous les Auteurs est fautive, étant sondée sur de saux principes sur la résissance des soudes; & parce que tous, à l'exception de MM. Parent, & Jacques Bernoulli, ont supposé, sans aucune raison, la vitesse du vent infinie à l'égard de celle que prend le Vaisseau, 336. V. Vitesse.

MARIOTTE. Expériences de cet Auteur sur la force de l'eau contre une surface; & défaut de ces expériences, 387.

- Id. fur la vîtesse du vent, 352. (Note.).

MASQUER. Grand risque de périr dans cette circonstance,

390, 564 V. Coeffer, Inclination.

MATS. Que la théorie de l'emplacement des Mâts proposée par quelques Géométres est désectueuse, 400, 592.— Des regles qu'il saut suivre pour remplir cet objet, 281, 608.— Qu'il saut déterminer d'abord la situation du grand Mât, 608.— Qu'on doit le placer au centre des résistances latérales, ou à peu près, 608.— Que le Mât de missine doit être le plus en avant qu'il sera possible, 608.— Que le Mât d'artimon doit se reculer ou s'avancer jusqu'à ce que la distance du centre de la voilure & celui des résistances latérales soit de la grandeur

qu'on a trouvée convenable, 608.

MATURE. Du vent dont la Mature peut supporter l'action fous un appareil déterminé, 389. — De l'action qu'éprouve la Mature dans les roulis , 461 & Juiv. 617 & Juiv. V. Roulis. - Id. dans les tangages, 479 & suiv. 627 & suiv. - Que les Mats éprouveront les moindres actions qu'il est possible, Jorsque le Vaisseau, dans ses roulis, est isochrone à la lame, 461, 617 - Formule qui exprime la distance à laquelle on doit séparer les poids de l'axe de rotation, pour que la Másure éprouve la moindre action qu'il est possible, 462. — Que plus on éloigne les poids de l'axe de rotation sans préjudicier aux parties qui doivent les supporter, plus l'action que souffre la Mature diminue, 463.-Qu'on est tombé dans une erreur très-grave lorsqu'on a prescrit d'éloigner les différents poids de l'axe, dans la vue feule d'augmenter la durée du roulis, 618. — Que plus la distance du centre de gravité au métacentre fera grande, plus la Mature fera exposée, 464. -Qu'en diminuant cette distance les eaux s'élevent beaucoup davantage sur le côté du Vaisseau, 465, 620, V. Elévation des eaux sur le côté du Vaisseau, Métacentre. - Table du rapport d'action que souffre la Mature dans des roulis de différente durée, 618. Détermination de la durée que doit avoir le roulis, pour que la Mâture souffre le moins qu'il est posfible, 618, 619. - Pormule qui exprime l'action que souffre la Macure dans le tangage, & que la moindre action a lieu, quand la durée du tangage causé par l'action seule de la Jame, est égale à la durée de celui qui auroit lieu, le Vaisseau étant considéré comme un pendule; nécessité pour cela d'approcher les poids de l'axe de rotation en soulageant les extrémités du Vaisseau, 479, 627.— Que l'action qu'éprouve la Mature dans le tangage est comme le quarré de la longueur des Navires, 480- Qu'il convient de ne pas trop allonger les Vaisseaux, & qu'il faut même fixer cette dimension avec beaucoup de précautions, 480, 627. -- Inconvénients de chercher à diminuer le travail de sa Mâture en diminuant la distance du centre de gravité au métacentre, 627. V. Elévation des eaux à la poupe & à la proue.

METACENTRE, 150 jufq. 160, & 164, 165, &c. V.

Stabilité .- Formule qui exprime la hauteur du Métacentre an-dessus du centre de volume, 150. - Développement de l'intégrale qui entre dans l'expression de cette hauteur, tant pour la moitié de la prove que pour celle de la poupe, & Note fur cette formule 151. - Application de la formule au Vaisseau de 60 canons, 152. (Note.) - Méthode de M. Chapman pour trouver la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de gravité, (Note.) 151. - Que celle de notre Auteur est présérable, (Noce.) 151. V. Chapman. - Ce qu'il faut ajouter à la hauteur du Métacentre, à cause de l'épaisseur du bordage, 153 .- Que les hauteurs du Metacentre sont comme les cubes des largeurs, 153. Qu'elles augmentent à mesure que l'inclinaison augmente, 154 -- Trouver la hauteur du Métacentre pour les Vaisseaux dont les sections à la superficie de l'eau sont entiérement semblables; & application au Vaisseau de 70 canons, 155. — Id. à la Frégate de 22 canons, 156.— Id. au Vaisseau à trois ponts, 157.— Que les hauteurs du Métacentre sont entre elles comme les quatriemes puissances des dimensions linéaires, 155.- Trouver la hauteur du Métacentre relativement aux inclinations de poupe à. proue; & formule générale qui exprime cette hauteur, 158. - Note fur cette formule, ibid. pag. 101, 102. - Application de la formule au Vaisseau de 60 canons, 159 - Noce sur le résultat numérique de l'Auteur, 150, pag. 102.-Trouver la même hauteur pour les Vaisseaux dont les sections faites à la superficie de l'eau sont entiérement semblables, 160. -Application au Vaisseau de 70 canons, à la Frégate de 22, & au Vaisseau à trois ponts, 160. — Ce qu'il faut faire quand les sections à la superficie de l'eau ne sont pas semblables, 160. -Formule qui exprime la distance verticale du Métacentre au centre de gravité, 162, 163 - Application à un exemple, 164, 165. - Trouver cette bauteur pour le Vaisseau de 70 canons, 171. - Id. pour la Frégate de 22, 172. - Id. pour le Vaisseau à trois ponts, 173 - Erreur dans laquelle est tombe M. Bouguer, en indiquant seulement un ou deux pieds pour la hauteur du Métacentre des Vaisseaux à trois ponts. au-dessus du centre de gravité, 174.- Formule qui marque la profondeur à laquelle un Vaisseau donné doit être plus ou moins calé pour être dans une disposition semblable à celle d'un autre Vaisseau, 171. - Que la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume sera en raison directe de la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau prises dans le plan de flottaison multipliées par sa longueur, & en raison inverse du volume total que le Vaisseau aura de submergé dans le fluide, 132. — Que le produit de la hauteur du Métacentre au-dessus du centre de volume, multipliée par le volume déplacé ne varie point si le plan de flottaison ne varie pas, 533.

MILLE. Sa valeur en pieds Anglais, (Note.) 312, p.g.

MOMENTS. V. Vaisseaux, Inclinaison, Stabilité, Rame, Gouvernail, Roulis, Tangage.— Que les moments dont les parties du Vaisseau éprouvent l'action sont comme les quatriemes puissances de leur largeur, 113. (Note.). V. Arc des Vaisseaux, Force des Vaisseaux.

Moments d'inertie, font comme les cinquiemes puisfances de la largeur des Vaisseaux, 113 (Note.).—Nécessité de les considerer, 492, 611. V. Vaisseau, Roulis.

Des Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement horisontal, à l'égard d'un axe aussi horisontal, & qui constituent ce que les Marins appellent la qualité de porter la voile, 196 jusq. 215. V. Stabilité.— Que les Moments du Vaisseau quand il se meut horisontalement, peuvent se réduire à deux especes, les premiers suivant un axe horisontal sué de la

poupe à la proue, & les seconds suivant un axe perpendiculaire au premier, 196 .- Formule des Moments qu'éprouve le Vaisfeau quand il fe meut horisontalement , 197. (Note.) - Application de la formule à un exemple, 197 jusq. 204. — Ce qu'il faut ajouter à ces valeurs pour l'épaisseur des bordages,. 198, 202, 203 - Id. pour la quille, l'étambot, le gouvernail, l'étrave & le taille mer, 199, 202, 203.— Cas où le Vaisseau seroit plus calé de 6 pouces, 200, (Note) 204. -Valeur totale des Moments latéraux qu'éprouve le Vaisseau de 60 canons, 205. - Id. des Moments de poupe à proue, 206. - Trouver les Moments pour tout autre Vaisseau dont les fonds seroient semblables à ceux du premier, 207 - Formule qui exprime ces Moments, 207 .- Application au Vaisseau de 20 canons, 208, 209 - Id. à la Frégate de 22, 210, 211. - Id. au Vaisseau à trois ponts, 212, 213. -Moment latéral absolu du Vaisseau de 60 canons, 215.— Que les Moments qui résultent de la dénivellation sont négligeables dans les grands Vaisseaux, 219. V. Stabilité.

Des Moments qu'éprouve le Vaiffesu dans son mouvement horisontal, par rapport d un axe vertical qui passe par le centre de gravité, 216 jusq. 228. — Qu'on peut les réduire à deux especes, mais qu'il sussit de considérer les Moments latéraux, 216. Formule qui exprime ces Moments, 217. - Application à un exemple, & tables qui y sont rélatives, 217 - Qu'il est nécessaire d'avoir égard à l'inclination de la quille à l'égard de l'horison , 218 - D'y joindre l'augmentation qui provient du bordage, de la quille, de l'étambot, du gouvernail, de l'étrave & du taillo-mer, 219 jusq. 222. -Trouver les mimes Moments lorsque le Vaisseau ett plus ou moins calé, 223 -- Id. pour tout autre Vaisseau dont les fonds seroient semblables à ceux du premier, 225. - Formule générale de ces Moments, 225.- Application au Vaisseau de o canons, 226. A la Frégate de 22 canons, 227. Au

Vaisseau à trois ponts, 228.

Des Moments qu'éprouve le Vaisseau dans son mouvement de rotation autour d'un axe horifontal; mouvement que les Marins appellent le Roules ou le Tangage, 219 jufq. 240. V. Roulis, Tangage. - Que ces Moments se réduisent à deux especes, 229 - Que les Moments produits dans le roulis & dans le tangage doivent se déduire des mêmes principes, 229. - Formule qui exprime les Moments à l'égard d'un axe horifontal qui va de le poupe à la proue ; c'est-à-dire, les Moments qui ont lieu dans le roulis, 230.-Application à un exemple, & tables relatives, 231, 232 .- Qu'il faut ajouter les Moments qui proviennent de l'épaisseur des bordages, de la quille, de l'étambot, du gouvernail, de l'étrave & du gaille-mer; & valeur de ces quantités, 231 jusq. 236. - Valeur totale des Moments qu'éprouve le Vaisseau de 60 canons, 237 .- Trouver les mêmes Moments lorsque le Vaisseau est plus ou moins caié, 238. - Application au Vuisseau de 60 canons supposé calé de 6 pouces de plus, & valeur totale des Muments qu'il éprouve dans ce deuxieme état, 239 .- Qu'on peut, en procédint de la même maniere, trouver les Moments l'égard d'un axe horisontal perpendiculaire au premier, ou ceux qui ont lieu dans le tangago, 240. — La même chose pour d'autres Vaisseaux semblables, 240. Expression approchée de ces Moments qui est suffisante pour notre objet, 240.

Des Moments dont les parties du Vaisseau éprouvent Ladion , 6. qui le font Arquer , 241 jufq. 255. V. Arc

des Vaiffeaux.

MOMENT DE LA FORCE DES VOILES, 381. - Moments Interaux des voiles, le Vaisseau marchant, 381. - Des Momatics verticaux avec lesquels la voile agit, 281.— Que le

Moment de la force qu'éprouvent les voiles est exprimé par le produit de la somme de toutes les forces qu'elles produisent, par la hauteur du centre des mêmes forces au-dessus du centre de gravité du Vaisseau. V. Censre des forces des voiles, Voiles, Stabilité, Inclinaifon.

MOUVEMENTS DU VAISSEAU. V. Vaiffeau, Viteffe, Roulis, Tangage, Voile, Gouvernail, Inclination, Sea-

bilité.

Des actions & des mouvements du Vaisseau, 336 jusque 98 .- Du mouvement direct, 336 .- Id. latéral 336 .-

Id. oblique, 336.

MULLER (John). Son errour fur les angles avantageuz des voiles & du vent avec la quille, (Note) 360, pag. 238, 239.— Que sa conclusion est fort dissérente de celle de Jean Bernoulli, quoiqu'il soit parti du même principe, io. pag. 239 -- Ses expériences sur la force du sapin, 512. V. Sapin. NAVIRE. V. Vasffeau.

O LIVIER (M.) Que cet Ingénieur a construit des Vaisseaux. sans donner d'élancement à l'étrave; que les désauts de cette construction sont manifestés par la théorie & par l'expérience.

(Note.) 604.

Quires vives, 15. V. Confruction, Plan, Corps de

Navire.

EUVRES. MORTES, 15 .- Maniere d'en tracer le plan, 12 jusq. 93. V. Construction, Plan. - De la rentrée des œuvres mortes, 89.

PALADE. V. Rame.

PALE. V. Rame.

PARENT (M.). Que cet Auteur n'a pas supposé la vîtessedu vent infinie à l'égard de celle du Vaisseau, 336.

PENDULE. Longueur du pendule fimple qui bat les fecon-

des, 430.

PERPENDICULAIRE DU VENT., 3425.

PLED CUBIQUE D'EAU DE MER, mefure de France; fou poids en livres cattillanes & en livres de France. (Nute.) pug. 62 - 1d. pour le pied cubique, mesure d'Angleterre, it. pag 62 .- Différence entre les Auteurs, ib. pag. 62

PIN. Que le bois que les Espagnols nomment Pin, est le même que celui que les Français nomment Sapin, & les Anglais Fir, 512. — Que ce bois est très propre à la construction, 512. V. Sapin .- Que la force du bois qu'on nomme Pin en France est à celle du chène comme ? ett. a 10, 512. V. Force des bois.

BITOT (Mi). Son erreur fur la dérive des VaisTeaux

(Note.) 353.

PLAN DES VAISSEAUX. Nécessité des plans; que la conftruction s'est très-perfectionnée, depuis qu'on s'est astreint en tracer, 17. — Qu'il y a encore un grand nombre de Conftructeurs qui ne connoissent pas l'usage des plans (Nose.) 17 .- Inconvénients qui résultent de l'emploi de pareils hommes (Note.) 17. - Nécessité d'exiger que les Conttructeurs Marchands fournissent le plan du Vaigeau qu'ils ont dessein

de configuire. (Note.) 17.

Maniere de tracer le plan des Vuiffeaux construits fuivant l'ancienne méthode Anglaife, nommée The whole moulding, 27 jusq. 4; Nécessité de tracer trois plans ou projections, deux verticaux, l'un transversal, l'autre longitudinal, & le troisieme horisontal, 28, 29, 30. - Propriésés de ces trois projections, & représentation des couples dans chocune, 31, 32.— Que la représentation des couples dans la projession transversale est la partie la plus importante de la construction; & maniere de les tracer, 33 1.5. 42-

Defe ipaca

Description des tevers, 38. - Difficultés qui se présentent dans le tracé du plan d'un Vaisseau, suivant la méthode précédente, & maniere d'y remédier, 42. — Avantages de la construction, en traçant des plans, 42. (Note.) - Nécessité de considérer les lignes d'eau, ou les sections horisontales du corps du Vaisseau, & maniere de les tracer, 43.-Qu'on peut, fans erreur sensible, considérer ces sections horisontales comme paralleles à la quille, 44. Que les Plans des Vaisseaux construits suivant l'ancienne méthode Française, se tracent d'une maniere presque entiérement

Maniere de décrire le PLAN des Vaisseaux suivant la méthode employée maintenant par les Constructeurs les plus instruits dans la théorie & dans la pratique, 46 jusq. 64. Ce que les Anglais appellent sormer le corps du Navire par des arcs de cercle, 46. — Avantages de cette méthode sur l'ancienne 46, jusq. 51. — Qu'on y rencontre cependant presque les mêmes disticultés que dans l'ancienne, pour parvenir à des couples parfaits, &c. 53,64.—Maniere d'abréget les tâtonnements que ces méthodes exigent, 54. — Que les Français ont pris un parti tout contraire, 55. - En quoi consiste leur methode & seur division des lisses, 56. - Qu'elle n'est pas exempte des ratonnements des autres méthodes, 57, 60. — Qu'elle exige une grande pratique, 58. — Maniere facile & sure de diviser les lisses, pour éviter la plus grande partie de ces tâtonnements, 59. \_ Du triangle pour la division des hises de poupe & de proue, 59 jusq. 63... Ce qu'il faut faire pour les couples extrêmes, 61,63. - Erreur qui se trouve dans l'Architecture Navale de du Hamel, & correction de cette erreur, 63. - Maniere de tracer le contour supérieur des couples, 48, 49. Idem, pour le contour inférieur, & pour le : contour intermediaire, 50, 5L - Idem, pour les revers, 51.

- Maniere de terminer la poupe par une surface courbe, 51, ( Note, ) 52. - Description du cul rond, suivant la methode Françaile, 57

Maniere de décrire Géométriquement le corps du Navire 🙋 sous les couples par des arcs de cercle, 65 jufq. 81. Principes fondamentaux de cette méthode, 65 jusq. 72, à quoi elle se réduit, 73. — Pratique, 74 jusq. 81. — Avantages de cette méthode fur les autres, 79 jusq. 80. - Qu'il reste encore beaucoup de choses à desirer sur cet objet, & ce qu'il faudroit faire pour que la méthode fût complette. ( Note. ) 80. - Description Géométrique des revers , 72. -

Idem, des œuvres mottes, 90 & suiv.

Maniere de décrire le Plan des Œuvres mortes, 28 jufq. 93. - De la méthode Anglaise, 82 jusq. 88. - Erreur que commettent quelques Constructeurs dans le tracé de quelques lignes, 87, 88. – De la méthode Française, 89. – De la méthode Géométrique, 90, 91, 92 Qu'elle est fondée tur les mêmes principes que celle qu'on a employée pour la description des sonds, 93. - V. Ponts.
PLAN D'ÉLEVATION. (Note) 30.

PLAN HORISONTAL ( Note. ) 30.

PLAN VERTICAL DES GABARIS. (Note.) 30.

PLAN DE FLOTTAISON, 43 (Note.). - Manière d'en tronver la surface, 106, 108. (Note.)

PLANCHER DE LA CALE ou faux Pont, 102.

PLAT DE LA VARANGUE, 25. V. Varangue, Aculement. POIDS TOTAL DU VAISSEAU, & maniere de le calculer, 109. ( Note. ) V. Vaisseau, Volume deplacé. - Idem, de sa goque, 126

PONT, nécessité de partager l'intérieur des Vaisseaux en

plusieurs étages par le moyen des Ponts; qu'il est essentiet qu'ils soient solidement assujettis aux côtés du Vaisseau, 12.

Des Ponts, 94 jufq. 103. - De leur u sage: & que leur nombre est proportionne à la grandeur des V aisseaux, 94. - Requ'on observe pour leur disposition, 95. - Qu'il n'en doit pas résulter trop d'élévation dans les œuvres mortes, 95. - Que cela dépend du jugement & de la prudence du Constructeur, 96. — De la fituation du premier Pont, ou Pont principal, 97, 98. De la conture du Pont principal, 98. (Note.) 99. Maniere de le tracer fur le plan, 100. Idem, pour le 2°. & le 3º. 102. V. Plan. De la courbure des Ponts, & de celle de leurs baux, 101. Nécessité de sortifier davantage le second Pont des Vaisseaux, 155, 501. DEMI-PONTS, ou Gaillards, 103.

PORT DES VAISSEAUX. Qu'il ne peut avoir un rapport constant avec la capacité de la cale. (Note,) 109, pag-67. V. jaugeagé.

PRECEINTE DU VIBORD, 15.

PROJECTIONS DES VAISSEAUX, Qu'elles font de trois espe-

ces, 30. V. Plan des Vaisseaux.

PROVE DE MOINDRE RESISTANCE. Qu'elle ne peut être admise dans la pratique de la mer, 359, 487. — Que la Proue doit être plus volumineuse que la poupe 485.

Quête de l'etambot, 18. V. Gouvernail, Gouvernement. QUILLE, 14.

RAME 301 jufq. 335. V. Moment, Refestance. - Que la théorie de cette machine est d'un ordre très-sublime, 301. - Erreur de M. Bouguer, sur la théorie de la Rame ( Note a. 301.) - Que Leonard Euler reconnoit l'erreur de M. Bouguer. Théorie de cet Auteur & ses impersections, (Note 6.) 301. — Description de la Rame, 302, 303. — Du manche de la Rame, 303. — De la pale, 303. — Des moments à considérer dans l'action de la Rame, 304. — De l'apostis 305. - Recherche de l'équation, qui exprime l'action de la Rame, 305, 306, 107, 308, 309. - Expression du poids total que doit vaincre le Rameur, 305. (Nose.) Idem, du moment de la force du Rameur, ou des Rameurs, 306. — Idem, du moment qu'ils produisent avec leurs pieds dans une direction contraire à celle de l'embarcation, 307. ( Note. ) - Idem, du moment de la portion des rélistances que doit vaincre chaque Rameur, 307. - Idem, de la résistance de la pale, 308. - Formule qui exprime l'action de la Rame, 308, 309. - Que la grandeur de la pale que le Rameur Submerge dans l'eau, n'est pas arbitraire, 310 .-- Formule qui exprime la vitesse que doit prendre une embarcation qui va à la Rame, 311. ... Application de la formule à un Canot armé de 15 avirons à couple, 312 — Idem, au cas où les Rameurs produisent tout l'effort dont ils sont capables pendant un certain temps, 313. - Idem, au cas où le même Canot est armé de 9 avirons à pointe, 314. — Idem, au cas, où les Rameurs produisent tout l'effort dont ils sont capables pendant un certain temps, 315 -- Que la vitesse de l'embarcation est toujours proportionnelle à la vitesse avec laquelle les Rameurs meuvent leurs bras, 316. Que cette même vitesse augmente, li la force du Rameur augmente, fans que la vitesse, avec laquelle ils meuvent, leurs bras diminuent, 316. — Qu'elle augmente encore, lorsqu'on augmente le nombre des palades dans un temps déterminé, ainsi que le nombre des Rameurs, 316. - Enfin, cette même vitesse augmente à mesure que la résistance à la prone diminue, 316. Que la vitesse de l'embarcation augmente encore en dimin ant

le poids de la partie extérieure de la Rame, & augmentant celui de l'intérieure, de sorte que la Rame soit en équilibre fur l'apostis, 317. - Formule qui exprime la vitesse de l'embarcation, la Rame étant en équilibre sur l'apostis, 318. -Application de la formule au cas des avirons à couple & avantage de cette disposition sur la précédente 318. - Du rapport entre la sorce que doivent employer les Rameurs & la vitesse avec laquelle ils doivent mouvoir leurs bras, sans augmenter leur travail, pour que l'embarcation acquierre la plus grande vitesse possible, 319. (Note.) - Du poids qu'un homme peut soutenir, 319. - De la vitesse avec la quelle il peut mouvoir les mains lorsqu'elles ne sont chargées d'aucun poids, 319. - Formule qui exprime la force que doivent employer les Rameurs, 320. - Application de la formule au cas des avirons à couple ; avantages qui en réfultent dans la vitesse du Canot, 321. - Pour les cas où les Rameurs sont tous l'effort dont ils sont capables pendant un court intervalle de temps, 322. - Idem, au cas des avirons à pointe, 323. - Idem, à celui où les Rameurs font tous leurs efforts pendant un petit intervalle de temps, 324. — Que l'effet de la dénivellation est affez petit pour être négligé, 325. — Du rapport entre la partie intérieure & la partie exterieure de la Rame, 326. - Que la disposition des avirons à couple est bien plus avantageuse que celle des avirons à pointe, lorsque l'embarcation n'est pas très-petite, 326. - Formule qui exprime le rapport qu'il doit y avoir entre la partie intérieure & la partie extérieure de la Rame, quand elle est en équilibre sur l'apostis, 327. - Que ce rapport ne peut être constant, 328. - Que plus l'embarcation est grande, plus la partie extérieure de la Rame doit être petite à l'égard de l'intérieure, 328. - Application de la formule à un exemple, & augmentation de vitesse qui en résulte, 329. - Nouvelle formule dans laquelle on a, non-seulement, égard à la relation avantageuse entre les parties intérieure & extérieure de la Rame, mais encore à la force avantageuse que doivent employer les Rameurs, 330. (Note.) - Application de la formule au cas des avirons à couple, & augmentation de vitesse qui en résulte, 331. - Dissicultés qui se présentent dans la pratique pour équilibrer la Rame, ou mettre en usage la théorie précédente, 332. - Ce qu'il faut faire pour y suppléer, 332. — Formules plus propres à la pratique, 333. — Application de la formule à une Galere armée de quarante Rames, & vitesse qu'elle doit prendre, 334 - Qu'on peut négliger d'avoir égard à l'inertie de la Rame dans son mouvement, 335. — Note sur une faute dans le calcul de l'Auteur, ibid. —

RAMEUR. V. Rame.

RENTRÉE DES ŒUVRES MORTES. V. Œuvres mortes, 89. -RÉSISTANCE DES BOIS, sont comme les cubes de leur

diametre, 113.

RÉSISTANCE DES FIBRES d'une petite solive de bois de chêne très-dur, déterminée par l'expérience, 248. - Que les réfistances des pieces de bois semblables dans les dimensions de leur équarissage, sont comme les cubes de leurs dimenfions linéaires 493. — Si les dimensions des pieces étoient comme les dimensions linéaires des Vaisseaux, leurs Réssitances suivroient la raison inverse des quarrés des mêmes dimensions, 493. -

Des Résistances horisontales qu'éprouve le Vaisseau, 175 jusq. 195. - Que les Résissances horisontales peuvent être réduites à deux especes, l'une perpendigulaire à la quille,

& l'antre suivant la direction même de la quille, 174.-Formule qui exprime la Resistance horisontale, tant laterale que de poupe à prone, & qui agit sur un des petits quadrilataires dans lesquels on divise la carene du Vaisseau, 176, 177. - Recherche de la valeur des quantités que resferme cette formule, 177. - Application de la formule à un exemple pris du Vaisseau de 60 canons, avec le calcul & les tables de la Resistance qu'eprouvent tous les petits quadrilateres, 178, 179.— (Note.) 180.— Résulta de ce calcul, ou Résultance qu'éprouve le Vaisseau de 60 canons, 180.— Ce qu'il faut ajouter à ces Résistances pour les bordages, la quille, l'étambot, l'étrave, le taille-mer & le gouvernail, 181 (Note.), 182. - De la Réfifiance qui proviez de la dénivellation 183. — Formule de cette Réfiftance, 183. – Application de la formule à un exemple pris du Vailleur de 60 canons, 184 - Resultat de cette Résistance, & Resistance totale qu'éprouve le Vaisseau, 185. - Manière facile de déduire les Résistances, lorsque le Vaisseau est plus ou moins calé, 186. - Application à un exemple, 187. ( Non.) - Résistances qui om lieu lorsque le Vaisseau est calé de pouces de plus, ibid. - Trouver les Rifistances qu'épronte un autre Vaisseau quelconque dont les sonds sont semblables ceux du premier, 188, 189, 190. — Formule qui exprise cette Résistance, 190. - Application de la formule au Vas-seau de 70 canons, 191. - Idem, à la Frégate de 21 canons, 192. - Idem, au Vaisseau àtrois ponts, 193. - Que la Résistance directe, qui mit de la dénivellation, est négligeable dans les grands Navires, & exemple 194, 215.~ Que la Résistance l'atérale est, à bien plus forte railon, sucaptible d'être négligée, 195. — Quantité dont le centre des Réfistances latérales est éloigné vers la poupe du cente de gravité, 124. - Réfistance, ou efforts que supporte une surface exposée à l'action du vent, suivant l'ancien système, ( Note. ) 387.

REVERS. Ce que c'est que les Revers, & maniere de les décrire, 38, 51. V. Plans. - Description Géometrique des Revers, 72. V. Plans.

Roulls. Ce que c'est, 129. Du Roulis et du Tangage, 427 jusq. 488. & 609 jusq. 634. Des moments qu'éprouve le Vaisseau dans au mouvement de rotation autour d'un axe horisontale, mouve ments que les Marins appellent le Roulis & le Tang ge 129 jufq. 240. V. Tangage. - Que le Roulis & le Tangage sont de mouvements absolument nuisibles, 427. — Erreurs des Auteurs qui nous ont précédés, sur les causes du Roale & du Tangage, & sur les moyens d'y remedier en parte. 427. - Qu'on ne peut considérer l'action du VaisTeau, dus le Roulis, comme celle d'un pendule, qu'on doit avoir égard à l'action de la lame qui le produit, 427, 609.-Qu'après le passage de la lame, on peut considérer le Roulis, comme l'action par laquelle le Vaisseau repress sa situation droite, après avoir été incliné en vertu 😃 cette premiere action, 128, 610 - A quoi se réduit tout cette action, 428. Que ces deuxiemes Roulis ont est considérés seuls par les auteurs; nécessité de considére les premiers, comme ayant beaucoup plus d'étendoe, 610. - Moment de la force agissante dans le Roulis, 429-Formule qui donne le temps de la durée du Roulis, & Vaisseau étant considéré comme un pendule, 430, 431.-Qu'on ne doit pas seulement considérer le temps de la durée du Roulis, comme on l'a fait jusqu'ici, 611, Que pour augmenter la durée du Roulis, il fuffit d'éloigner la

poids de l'axe de rotation, on de diminuer la distance du centre de gravité au métacentre, 432. — Qu'on produit le même effet, en augmentant les rélistances avec lesquelles les eaux agissent sur le côté, dans le temps du mouvement du Roulis, 433. - Application de la formule au Vaisseau de 60 canons, & preuve qu'on peut négliger d'avoir égard à la réfistance du fluide, 434. Que la durée du Roulis que le Vaisseau donneroit, étant considéré comme un pendule, est en raison inverse sous doublée des moments avec lesquels toutes les parties du Vaisseau agissent, & pareillement en raison inverse sons doublée du poids de tout le Vaisseau, & de la distance de son centre de gravité au métacentre, 434,612. Que les temps de la durée du Roulis, dans les Vaisseaux femblables, sont entr'eux comme les racines quarrées de leurs dimensions linéaires, 435. (Note.) - Erreur de M. Bouguer, en assignant 4 secondes ; pour la durée du Roulis de la Frégate le Triton, (Note 4) 435. - Expression de la plus grande vitesse du roulis, 436. --Que cette plus grande vitesse est comme le quarré de la distance du centre- de gravité au métacentre, & comme la puissance qui le produit, 437. — Que l'augmentation du poids du Vaisseau diminue plutôt qu'elle n'augmente la plus grande vitesse du Roulis, 438. — Que la plus grande vitesse des Roulis, dans les Vaisseaux semblables, sont 1 peu près comme les cinquiemes puissances de leurs dimenfions linéaires, 439. - Que l'action que souffrent les parties du Vaisseau, de même que sa mâture, est comme les plus grandes vitesses, 440. - A quoi est égale cette action, 441. Qu'elle sera d'autant plus petite que la distance de l'axe de rotation au point où l'on peut supposer les poids réunis, sera plus grande, 441. — Que cette action est comme le quarré de la distance du centre de gravité au métacentre, 442. - Nécessité de considérer les moments d'inertie que les Roulis communiquent à toute la mâture, & aux dissérentes parties du corps du Vaisseau, 611. Que la même action est aussi comme les moments d'inertie, de la mâture, des agrès, des voiles, &c. 443. — Qu'elle est dans les Vaisseaux semblables, comme les cinquiemes puissances des dimensions linéaires, 444. — Que ce qu'on vient de dire de la mature doit s'entendre d'une partie quelconque du Vaisseau, d'une partie de son côté, d'un nombre quelconque de ses couples, d'une partie d'un de ses ponts, &c. & ce qu'il faudroit faire pour diminuer le travail de cette partie, 445. - Des deux especes de Roulis qu'on peut considérer dans le Vaisseau, & du vrai temps de leurs durées, 612. — Que le Roulis & le Tangage dépendent des mêmes principes, 446. De la différence qu'il y a considérer le Navire comme un pendule ou comme mû par l'action de la lame, 446. De l'action des voiles dans le Roulis, & calcul de leur effet, 447, 448. Que la durée du Roulis doit aussi dépendre du temps que la lame emploie à passer sous le Vaisseau, & par conséquent, qu'il est nécessaire d'avoir égard à ce temps, 449. Expression de la vitesse des lames, 449 .- Formule du temps que le Vaisseau emploie à produire son Roulis, par la seule action de la lame, 449. Table de la durée du Roulis du Vaisseau de 60 canons causé par l'action seule des différentes lames qui les produisent, 450. - De la durée des Roulis causés par l'action seule de la lame, 449, 450, 613. — Que les Roulis ont une grande durée dans les petites lames, que cette durée va en diminuant, à mesure que la lame augmente, & cela, jusqu'à un certain terme, &

qu'ensuite elle augmente de nouveau, 451. - Formule qui exprime la plus petite durée des Roulis causés par l'action seule de la lame, 445. — Qu'on a supposé jusqu'ici que les lames avoient pris tout l'accroissement dont elles sont susceptibles à l'égard du vent qui les a occasionnées, & différence qui résulte pour celles qui subsistent après que le vent est cessé, 452. Raison qui a pu faire tomber M. Bouguer en erreur, en assignant 4 secondes - pour la durée des Roulis de la Frégate le Triton, (Note.) 452. Que la vraie durée du Roulis n'est pas celle qu'on obtient en considérant le Vaisseau comme un pendule, ni celle qui auroit lieu, si le Roulis étoit causé par l'action seule de la lame, mais qu'elle tient un milieu entre les deux durées; & qu'il en est de même pour la vitesse, la grandeur, & les moments du même Roulis, 453. Qu'on est tombé dans une erreur très-grave, lorsqu'on a prescrit d'éloigner les dissérents poids de l'axe de rotation, afin d'augmenter les moments d'inertie, dans la vue seule d'augmenter la durée du Roulis que le Vaisseau produiroit, étant considéré comme un pendule, 454,618. - Qu'il seroit plus convenable, pour augmenter la durée du Roulis, de diminuer la distance du centre de gravité au métacentre; mais la grandeur du Roulis augmenteroit en même temps, ainsi que l'élévation des eaux, sur le côté du Vaisseau; élévation qu'on ne peut diminuer, sans diminuer cette distance, 455. V. Elévation des eaux. - Qu'il saudroit prendre le même parti pour soulager la mâture, si les élévations des eaux, sur le côté, n'exigeoient pas une disposition contraire, 620. Formule qui exprime le vrai moment qui agit sur le Vaisseau, dans le Roulis, 456. — Formule qui exprime la vraie durée du Roulis, 457. (Note.) — Que plus la durée du Roulis que le Vaisseau exécuteroit, étant considéré comme pendule, sera grande, plus la durée du véritable Roulis le sera; mais, en même temps, il sera d'une plus grande étondue, 615. Qu'il y a deux cas à considerer, 616. Que le vrai temps, dans lequel le Vaisseau doit achever ion Roulis, pour que la mâture souffre le moins d'action qu'il est possible, doit être aussi égal au temps, dans lequel il l'acheveroit, s'il ésoit causé par l'action seule de la lame, 461, 617. — Détermination de la durée que doit avoir le Roulis, pour que la mâture soussre le moins qu'il est possible, 461, 618, 619. - Table du rapport d'action que souffre la mâture dans des Roulis de différente durée, 618,... Exemple des inconvénients qui ont lieu dans le Roulis, soit en éloignant les poids de l'axe de rotation, soit en diminuant la distance du centre de gravité au métacentre 458, 459. - Formule qui exprime la plus grande vitesse avec laquelle les Vaisseaux produisent leurs Roulis, 460. -Que cette vitesse devient plus grande, à mesure qu'on éloigne les poids de l'axe de rotation, & que la distance du centre de gravité au métacentre augmente, 460. ... Que la principale chose à laquelle on doit avoir attention dans le Roulis, n'est pas la plus grande vitesse avec laquelle il se produit; mais l'action qu'il occasionne dans la mâture, & celle des coups de mer, sur le côté du Vaisseau, 461. Cause pour laquelle les Auteurs les plus célebres ont porté leur attention sur les moyens d'augmenter la durée du Roulis, 461. - Du grand risque de démâter dans les troisiemes Roulis, 472, 623. — V. Mature.

ROUTE DU VAISSEAU. Qu'elle ne peut manquer d'être tortueuse, que l'art de bien gouverner consiste en ce qu'elle le

soit le moins qu'il est possible; 9. - V. Gouvernement, Rump que suit le Vaisseau, 565 jusq. 587. V. Vitesse. -Trouver le Rumb de vent que doit suivre le Vaisseau, & les vitesses directe, latérale, & oblique, 566, 567-V. Viteffe.

SABORD, 95.

SAPIN. Que c'est le même bois que les Espagnols appellent Pin, & les Anglais Fir, 512. — Que ce bois est trèspropre à la construction, & est présérable à beaucoup d'autres, 512 .-- Que sa sorce est à celle du chêne, comme 4 est à 5, & suivant Muller, comme 2 est à 3, 512..... Rapport entre la force du Sapin d'Espagne, & celui que Muller a soumis à l'experience, 512. Que la sorce du bois qu'on appelle Pu, en France, est à celle du chêne, comme 7 est à 10, — Que ces rapports ne sont pas exempts de toutes variations, mais doivent être pris pour une expression moyenne, 512. - Que le poids du Sapin, pris à maturité, & dans un état de secheresse convenable pour être employé, est à celui du chêne, comme 3 est à 5, 513. — Qu'en bordant un Vaisseau en Sapin, & lui donnant la même sorce que s'il étoit bordé en chêne, il faut augmenter les épaisseurs dans la raison de 4 à 5, 513.... Ou'un Vaisseau de 60 canons, construit en Sapin, peut être de la même force que s'il l'étoit en chêne, &, malgré cela, peser 7000 quintaux de moins, 513, 514. - Avaneages qui résultent de l'emploi du Sapin, 515.

SECTION HORISONTALE DU VAISSEAU faite par la ligne de flotaison, 43.-Maniere d'en calculer la surface, 106, 108. (Note.) V. Chapman. - Son influence sur la Rabilité du Vaisseau, 214. V. Stabilité. Vaisseau.

SILLAGE. V. Viteffe.

SOLIDITÉS. (Table des) Leur construction & leur usage,

(Note.) 109. pag 63, 64.

SOLIDITÉS. (Echelle des) Leur construction & leur usage. (Note.) 109. pag. 63, 64.
STABILITÉ. V. Moments, Inclination, Vaisseau, Voile, Roulis. Calcul de moments qui constituent la Stabilité, ou la qualité de porter la voile, 196 jusq. 215. - Qu'il convient, pour que le Vaisseau porte bien la voile, d'élèver, le plus qu'il cst possible, le centre des résultances horisontales, 214. — Que cette qualité ne dépend pas seulement de la section horisontale du Navire, à la ligne de flotaison, comme on l'a cru jusqu'ici; mais encore des fonds du Vaisseau, 214. — Que plus les côtés du Vaisseau seront proches d'être verticaux, depuis l'horisontale du centre de gravité, en allant vers le haut, plus le Vaisseau aura de Stabilité, 214. - Qu'on obtient le même avantage, à mesure qu'on abaisse le centre de gravité, mais que cette disposuion devient préjudiciable pour les roulis, 214. - V. Roulis.

De la Stabilité ou de la sorce du Vaisseau pour porter la voile, 528 jusq. 565. V. Moment. La sorce des Vaisseaux pour porter la voile, est, en raison directe, composée de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, & du volume du fluide qu'ils déplacent, & en raison inverse des moments latéraux qu'éprouvent les voiles, 528. — Ou encore la force des Vaisseaux pour porter la voile, est en raison directe composée de la hauteur du métacentre au-dessus du centre de gravité, & du volume du fluide qu'ils déplacent; &, en raison inverse composée du sinus de l'angle que sorme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent,

& du moment avec lequel cette force agit dans la même direction, 528. - Explication & examen de toutes cer quantités, pour différents Navires, 529, 530, 531, 532. - Le centre de gravité coincidant avec le centre de volume, la force des Vaisseaux pour porter la voile, est, en raison directe composée de la somme des cubes de toutes les largeurs du Vaisseau, prises dans le plan de flottaison, multipliée par sa longueur; &, en raison inverse du cosinus de l'angle que sorme la quille avec la direction de la force avec laquelle les voiles agissent, & des moments que les voiles produiroient dans la même direction, 534. Lorsque le centre de gravité coincide avec celui de volume, la force du Vaisseau pour porter la voile dépend précisément de la section horisontale du Vaisseau faite par la ligne de flottaison, 535. Que cela n'arrive que très-rarement & très-difficilement dans la pratique, 535. Récapitulation des résultats trouvés pour les Vaisseaux de 60 canons, de 70 canons, & à trois ponts, & pour la Fregate de 20 canons, 535. — Que les Frégates ont leur métacentre plus élevé, a proportion, au-deffus du centre de gravité, que les Vaisseaux, 535. — Que la direction suivant laquelle la voile agit n'est pas perpendiculaire à la vergue; Explication de cette vérité, & maniere de calculer la quantité dont elle tombe plus sous le vent, 537. (Note.) - Que plus la vergue sera brassee sous le vent, & plus elle prendra de courbure du même côsé, à l'égard de celle qu'elle prend du côté du vent, moins le Vaisseau aura de force pour porter la voile, 537. — Que plus la vitesse du vent augmente, moins le Vaisseau aura de force pour porter la voile, & cela sans avoir égard à la plus grande force qu'il fait alors fur la voile, 538. -Le moment de la sorce qu'éprouvent les voiles est exprimé par le produit de la fomme de toutes les forces qu'elles produisent, multipliée par la hauteur du centre des mêmes forces an-dessus du centre de gravité du Vaisseau, 539. — Le force du Vaisseau pour porter la voile sera en raison inverk de la vitesse du vent, de la quantité des voiles déployeés, de la hauteur du centre de cette voilure au-dessus du centre de gravité du Vaisseau, du finus de l'angle que la direction du vent forme avec les vergues, & de la raiton du sinus à l'arc de la demi-somme des angles que la voile forme avec la vergue dans ses deux extrêmités, 541.-Que les forces pour porter la voile dans les Vaisseaux dont les sonds sont semblables, seront à peu près dans la raison directe des hauteurs du metacentre, au-dessus du centre de gravité, 542. - Inclinaison que les Vaisseaux & Fregates prennent, 385, 387, 388, 543. V. Inclination. Que les Vaisseaux portent mieux la voile, à proportion, que les Frégates, 543. — Que malgré cela on ne peut augmenter leur appareil, sans courir le plus grand risque de les perdre. 544. - Maniere de trouver la force d'un Vaisseau pour porter la voile, après qu'on lui a fait éprouver quelques altérations, 545, 546, 547. — De deux Vausseaux dont les mâtures & les appareils sont égaux, les forces pour porter la voile seront comme le produit de la hauteur du métacentre, au-dessus du centre de gravité, par le volume qu'occupe le premier Vaisseau, est au même produit, plus celui du volume qu'on njouteroit au second Vaisseau, par la distance entre les centres de gravité da poids & du volume ajouté, plus encore la différence qui réfultera dans le produit de la nouvelle hauteur du métacentre, au-dessus du centre de volume, par le même nouvez

Volume

volume, 545. — Dans le cas où l'on ajoute du lest ou quelques poids, les forces pour porter la voile seront entr'elles comme le produit du volume que le Vaisseau déplaçoit dans son premier état, par la hauteur du métacentre, audessus du centre de gravité, est à ce même produit, plus celui du volume ajouté, par la distance entre les centres, de ce volume & du poids ajouté, 547. - Exemple relatif au Vaisseau de 60 canons, 547. — Qu'en ajoutant un poids au-dessous de la superficie de l'eau, le Vaisseau portera davantage la voile qu'auparavant, & par la même raison qu'en retranchant un poids au-dessus de la même superficie, le Vaisseau portera encore davantage la voile, 148. - Exemple relatif au Vaisseau de 60 canons, \$48. - Si on transporte un poids d'une hauteur à une autre, le produit de ce poids, par la distance verticale à laquelle on le transporte, exprimera le moment dont la force du Vaisseau pour porter la voilesera augmentée, si on a placé le poids plus bas qu'il n'étoit; & il exprimera le moment dont cette force est diminuée, si on la placé plus haut, 549. -Application au cas où l'on construiroit le Vaisseau de 60 canons, en sapin, 549. - Trouver l'augmentation de force pour porter la voile, qu'acquiert un Vaisseau en augmentant son creux, 550. — Application au Vaisseau de 60 canons, 550, 551. — Trouver la quantité dont il faut alléger le Vaisseau pour qu'il n'ait pas plus de sorce pour porter la voile qu'auparavant, 552. — Que ce qu'on dit de l'augmentation du creux, s'entend également de l'addition quelconque d'un volume dans les fonds du Vaisseau, sans toucher à la section horisontale suite à la superficie de l'eau, 553. — Que si le poids ajouté se place au centre du volume ajouté, la torce du Vaiileau pour porter la voile n'en sera ni augmentée, ni diminuée, quoiqu'on ait augmenté ses sands, ou son volume, 554. — Que si l'on augmente le volume dans une partie, & qu'on le diminue dans une autre de la même quantité, la force du Vaisseau pour parter la voile sera augmentée, si le volume ajouté est plus élevé que le volume retranché, & elle sera diminuée dans le cas contraire, 555. — Que pour augmenter la force d'un Vaisseau pour porter la voile, il convient d'élargir ou de renfler les couples de poupe & de proue dans le voisinage de la flottaison, & de rendre plus sins, au contraire, ceux du milieu, 556.—Trouver l'augmentation de force qu'acquerera un Vaissean pour porter la voile, par l'augmentation de sa longueur, 557. — Application au Vaisseau de 60 canons, 557. — Trouvet la quantité dont on doit alléger le Vaisseau pour qu'il ne porte pas plus a voile qu'auparavant, 558. - Trouver la quantité dont a force d'un Vaisseau pour porter la voile, sera augmentée oriqu'on allongera le Vaisseau, en lui donnant un certain 10mbre de couples égaux au Maître couple, 559. Frouver la quantité dont on doit alléger le Vaisseau pour ju'il ne porte pas plus la voile qu'auparavant, 560. ... Trou-'er l'augmentation qui a lieu dans la force du Vaisseau vour porter la voile, lorsqu'on augmente le Maitre Bau lu Vaisseau, ou quelques autres de ses largeurs, 561, 62. - Combien il importe que le Vaisseau ait une irgeur suffisante dans ses extrêmités de poupe & de roue, 563. - De l'inclinaison que peut prendre le Valissau oriqu'il vient à coësser, & combien il est important de révenir ces accident, 564 - Que le Vaisseau doit touours être submergé de la quantité nécessaire pour lui rocurer une stabilité suffisante, 176.

SUTHERLAND (William) donne les dimensions d'un grand Vaisseau à trois ponts, & d'un Vaisseau de 70 canons.

1 ABLETTE, 21 jufq. 25.

TONNEAU DE MER ; qu'il pese 2000 livres, ( Note ) 109. pag. 63. — Peut-être supposé occuper 28 pieds cubique: d'eau de mer, ( Note. ) 109. pag. 63. - Distinction entre le tonneau de poids & le tonneau d'arrimage, & reilexions à ce sujet, ( Note. ) 109. pag. 66, 67. - Que le tonneau d'arrimage est fixé par l'Ordonnance de 1680, a 42 pieds cubiques, ibid. - Que le tonneau d'Ordonnance est une mesure simplement étendue, & cas où il donne avec précision la charge du Vaisseau, (Note.) 109. Pag. 67.
TONTURE DU CORPS PRINCIPAL. — Iden. Du pont prin-

cipal, 98 (Note.). \_\_ Idem. De la quille; & que cette tonture ne peut empêcher le Vaisseau de s'arquer. V. Arc des

Vaiffeaux.

TREBUCHET. Ce que c'est, (Note:) 23.

TRÉBUCHEMENT, (Note) 25.

TRIANGLE POUR LA DIVISION DES LISSES DE POUPE

ET DE PROUE, 59 jusq. 63. V. Lisses, Plans.

TANGAGE. — Que le Tangage exige des considérations tout-à-sait contraires à celles qu'exige le roulis, quant à ce qui regarde la force du Vaisseau, 502. V. Force des Vaisseaux. — Que le Tangage est beaucoup plus violent, lorsque la proue est très-aigue, 359. — Des moments qu'éprouve le Vaisseau dans le Tangage, 229, 240. — Que le Tangage & le Roulis sont des mouvements absolument nuisibles, 427. — Que la théorie du Tangage est fondée sur les mêmes principes que celle du roulis, 229, 473, 624. — Différence qu'il y a entre ces deux mouvements, 624. — Formule qui exprime le temps dans lequel le Vaisseau accomplit son Tangage, étant considéré comme un pendule, & application au Vaisseau de 60 canons, 473. — Du peu d'effet que produit la résistance des eaux, ainsi que l'action des voiles, 473. - Que la vitesse directe du Vaisseau produit de l'altération dans le Tangage, 474 -Que plus la vitesse du Vaisseau sera grande, plus le temps de la durée du Tangage sera petit, 625. Exemple appliqué au Vaisseau de 60 canons, 625. Formule du temps dans lequel la moitié de la lame passera sous la proue du Vaisseau, 474. — Idem. Du temps de la durée du Tangage produit par la seule action de la lame, & application au Vaisseau de 60 canons, 475. — Idem. Du vrai temps de la durée du Tangage, & application au Vaisseau de 60 canons, 476. - Que cette durée diminue à proportion que la vitesse du Vaisseau augmente, 476. -Que plus le temps dans lequel le Vaisseau accompliroit son Tangage, par lui-même, sera grand, plus aussi le Tangage sera grand, 626. — Formule qui exprime la grandeur du Tangage, & application au Vaisseau de 60 canons, 477. - De l'action que soussire la mânure dans le Tangage, & de la maniere de la diminuer, 479. V. Marwe. ... De l'élévation des eaux à la proue & à la poupe dans le Tangage, 481 & suiv. V. Elevation des eaux à la poupe & à la proue. - Que plus la vitesse du Vaisseau sera petite, plus le Tangage sera petit, 626. - Formule Cui exprime la plus grande vitesse du Tangage, 478. Maniere d'obtenir que la mâture soustre le moins d'action, & inconvenients à chercher a se procurer cet avantage, en duninuant la distance du centre de gravité au métacentre,

627. — Que la moindre action que puisse éprouver la mâture a lieu, lorique le Tangage, que le Vaisseau donne par lui-même, est de la même durée que celui qu'il donne par l'action seule de la lame, 627. — Que l'action que soustre la mâture est en raison doublée de la longueur des Vaisseaux; & raison pour laquelle on doir déterminer cette dimension avec précaution, 627.

VAISSEAU. V. Centre de gravité, Idem. de volume, Métacentre Volume, &c. - De la Construction du Vaisseau, 1 jufq. 104. - Du Vaisseau en général & de ses propriétés, 1 jus; 13. - Qualités que doit avoir un Vaisseau, 1 .--Qu'il est destiné à deux objets, le commerce & la guerre, 1. - Que le l'aisseau doit être sortement lié dans toutes ses parties; que ses Sabords doivent être élevés à une hauteur suffisante, 2. - Que la figure du Vaisseau doit contribuer à diminuer ses oscillations, 2. V. Roulis, Tangage. Que tous n'ont pas besoin d'avoir la même figure, ni la même solidité, &cc. & cause de la variété qu'on remarque clans leurs mâtures & leurs voilures, 2. - Variété entre la longueur, la largeur, & le creux des différents bâtiments, & nécessité que la carene des Vaisseaux soit composée de surfaces courbes, 3. - Partie submergée du Vaisseau, de la figure d'un ellipsoïde, ou de deux demi-ellipsoïdes, 4-Que les Vaitleaux circulaires ne pourroient suivre que la direction du vent, & nécessité qu'ils soient plus longs que larges, 4. - Qu'ils ne perdent aucun avantage pour résuster au choc des lames, 5. - Nécessité de remplir les extrêmités de l'ellipsoïde, 6. \_ Nécessité de prendre un milieu, & que la proportion entre la longueur & la largeur n'est pas encore fixée, parce qu'elle dépend des mers sur lesquelles le Vaisseau est destiné à naviguer, 7. - Ce que l'experience constate sur ce point, 7. - Du creux que doit avoir le Vaiisseau, relation entre cette dimension & la longueur. Variété à ce sujet, 8. ... Nécesfité d'obliger le Vaisseau à suivre une direction constante : moyens qu'on a imaginé pour remplir cet objet, & ses impersections, 9. V. Gouvernail. - Que la route du Vaisseau ne peut manquer d'être tortueuse; mais doit l'être le moins qu'il est possible, 9 .-- Que les voiles servent à remplir le même objet, 10. - Nécessité d'employer plusieurs mâts & voiles, 10.

De la variété infinie qu'il peut y avoir dans la carene des Vaisseaux, & de la Construction du corps du Navire, suivant la pratique la plus ancienne, 14 jusq. 27. — Que l'expérience a fait connoître la nécessité d'élargir davantage le Vaisseau, du côté de l'avant, & de le rendre plus fin dans l'arriere, 14. Des principales lignes qu'on considére dans le corps du Navire, 15. V. Lignes, Lisses. Nécessité que toutes ces lignes, ou toutes les sections du Navire soient des courbes parsaites, 15. — Que la variété de ces lignes est infinie, ainti que leur nombre, 16, 17. Qu'il en résulte des Vaisseaux d'une infinité de figures différentes, dont les propriétés sont variées à l'infini, 16, 17. — Que cela a retardé les progrès de la pratique de la Construction, & que les erreurs de la théorie ne lui ont pas moins été préjudiciables, 17. — Que les anciens Constructeurs n'avoient, pour guide, qu'une pratique aveugle, 17. - Qu'ils ne connoissoient pas l'usage des plans, & nécessité de tracer le plan des Vaisseaux, V. Plans. — Maniere dont ils s'y prenoient pour Construire le corps du Navire, 18 jusq. 27. Méthode pour tracer le plan des Vaisseaux construits suivant l'ancienne pratique, 27 jusq. 45. V. Construction, Plans \_ Idem, suivant la

pratique des Constructeurs les plus expérimentés, 46 jusq. 64. V. Plans. — Maniere de décrire géométriquement le corps du Navire, par des Arcs de cercle, 65 jusq. 81. V. Plans. — Maniere de decrire le plan des œuvres mortes, 82 jusq. 93. — V. Œuvres mortes, Plans. — Des ponts, 94 jusq. 103. V. Ponts, Plans.

Examen du corps de Navire, de ses centres & des forces? restistances & moments qu'il éprouve, 104 jusq. 216. - De la flottaison du Navire, de sa ligne d'eau, de son poids total; & de celui de sa coque, 104 jusq. 133. - Que la flottailen du Vaisseau étoit déterminée par tâtonnement par tous les anciens Constructeurs 104; comment il faut s'y prendre pour la trouver par les principes de l'Hydrostatique, 105: V. Flottaison. Calcul pour trouver le volume que le Navire occupe dans le fluide, & pour trouver sa vraie ligne d'em; 105 jufq. 110. & Note. V. Volume déplace, déplacement, Chapman - Maniere de faire les changements nécessaires dans les proportions du Navire, pour qu'il occupe le volume qu'on a dessein de lui faire occuper, 111. Que le calcul du poids d'un Vaisseau de guerre, par la réunion de toutes les parties dont il est composé, est long & sijet à erreur, 112, - Ce qu'il convient de faire dans la patique, 112. Poids & volume qu'on a trouvés par expérier ce pour les Vaisseaux de différents rangs, 212 m/s. 118 & 536. — Différence dans le volume & le poids des Vaisseaux, relativement à ce qu'ils devroient être, si is Vaisseaux étoient semblables, 113. Des fautes qu'en commet en réglant l'échantillon des bois & des fers qui entrent dans la construction, corrections de ces défaits, negligences des ouvriers, &c. \_ 113 jufq. 133. V. Firet des Vaisseaux, Arc des Vaisseaux, Echantillon, Resseure des bois. — Que tous les Vasseaux d'un même rang n'ont pas le même poids, 116. — Volumes que déplacent les Vaisscaux de différents rangs, 117. — Que le-poids de la coque des Vaisseaux se calcule de la même maniere que le déplacement, le Vaisseau étant tout armé, 126 ... Poids de la coque de quelques Vaisseaux & Frégates, 126. Maniere d'en conclure le poids des coques des autres Vailfeaux & frégates, 127, 128. - Inconvénient qu'il y a à surcharger les Vaisseaux, de bois, d'artillerie & de les, 132, 133.

Mazimes & regles de pratique qui réfultent de La Thiris exposée dans tous cet Ouvrage, 489 jusq. 633. - De la gradeur des Vaisseaux, 516. - Que celle des Vaisseaux du promier rang n'a pas sensiblement varié depuis 1671; and qu'il n'en est pas de même pour les rangs inférieurs 516. Dimensions du Royal-Louis, du Soleil-Royal, du Vaissesta Couronne, 516. - Idem, d'un Vaisseau Anglais à trois poes, & d'un Vaisseau Espagnol de 60 canons, 517 - Que l'any mentant des coques des Vaisseaux de guerre, a esé costinuellement en augmentant, & raisons qui ont porté la Constructeurs modernes à saire cette augmentation, 517, 518. — Que l'avantage qu'on obtient par-là eft de nopeu de consequence, relativement à la dépense, 519 juja. 522. Comparaison de deux Vaisseaux de 60 canons, lui de 42 pieds de largeur, & l'autre de 40, & foible avanue du grand sur le pent, 519, jusq. 522. - Que la grande des Vaisseaux de guerre ne doit pas excéder ce qui est in cessaire pour la manœuvre de l'Artillerie, 523. - Car de la largeur nécessaire pour le Vaisseau de 60 canos. 523, 524. - Qu'il convient que l'Artillerie soit cours, 525, & qu'il est essentiel de ne pas porter des Chalomes

d'une grandeur si enorme, 526. - Qu'ayant une fois détermine la largeur, on peut déterminer la longueur & les autres dimensions, 517. — Qu'il convient de ne pas trop allonger les Vaisseaux, 480. — De la nécessité que les largeurs du Vaisseau foient plus grandes vers la proue que vers la poupe, ou que la proue soit plus volumineuse que la poupe, 487, 632, 633. — Qu'on doit procéder avec beaucoup de circonspection sur ce point, pour ne pas tomber dans le vice opposé, 633. - De la sigure que doivent avoir les couples des extrémités pour adoucir le tangage, & par-là Soulager la mâture, 488, 633.

VAISSEAU ARQUE OU CASSE, 246. V. Arc des Vaiffeaux,

Force des Vaisseaux.

VAISSEAU ENHUCHE, 95.

VAISSEAU QUI A UNE BELLE BATTERIE, 96.

VAISSEAU ARDENT, 402. V. Gouvernement, Voile.
VARANGUE, 35.—Plat de la Varangue, 25.—Raison
pour laquelle quelques-uns sont une espece de renslement à
l'extrémité du plat de la Varangue, 35.
VELAIRE. Son équation, & tables de ses abcisses &
ordonnées, 261. V. Voile.

VELLQUE. ( Point. ) Impossibité de l'établie, attendu qu'il seroit toujours au-dessous de l'eau. V. Bouguer, Voile.

VENT. Vitelle du Vent. V. Vitesse. - Vent le plus avantageux. V. Angle avantageux, Voile. - Du Vent, dont les voiles, les vergues & les mâts peuvent supporter l'action

fous un appareil déterminé, 389.

VIAL DU CLAIRBOIS, (M.) Auteur d'un effai Géométrique fur la construction des Vaisseaux, & Traducteur de l'excel-

lent ouvrage de M. Chapman.

VITESSE. Viteffe du Vaiffeau, 336 jufq. 359, & 565 jufq. 387. V. Marche du Vaisseau, Angles avantageux, Vaisseau, Voiles. Qu'on distingue quatre sortes de Vitesses ou de mouvements dans le Vaisseau, l'une directe, l'autre laterale, & la troisieme oblique, 336. - Qu'il est nécessaire d'en distinguer une quatrieme, qui est celle avec laquelle le vaisseau gagne' au vent, 336. - Causes de tous ces mouvements; désauts' de la rhéorie donnée jusqu'ici, & que ces défauts viennent de ce que tous les Auteurs, à l'exception de MM. Parent & Bemoulli ont supposé la Vitesse du vent infinie à l'égard de celle du Vaisseau, tandis que celui-ci peut prendre une Vitesse presque égale à celle du vent, 336. - Expression de la Vitesse relative avec laquelle le vent frappe perpendiculaireament la voile 337, 338. — Trouver les quatre Vitesses qu'on diffingue dans le Vaisseau, & l'angle de la derive, 337 jusq. 342. ( Noie. ) & 566, 567, 568. - Formules qui expriment ces quatre Vitesses, 349. — Remarques sur l'usage de ces sormules, 344. (Note.) Que la Vitesse du Vaisseau ne suit pas entierement la raison directe des Vitesses du vent, 345. De la variation qu'éprouve la Vitesse du Vaisseau par la courbure des voiles, 569. - Que moins la voile aura de courbure, plus les Vitesses directe, oblique, & pour gagner au vent seront grandes, & plus la Vitesse laterale sera petite, 346, 569. - Que la marche des Vaisseaux dépend encore de la courbure plus ou moins grande des voiles du côté sous le vent, à l'egard de celle qu'elles prennent du côté du vent, 580. - De la Vuesse qui doit résulter dans le Vaisseau, en variant la quantité des voiles, 570. — Que plus le rapport entre la réfistance de la prone & celle du côté sera grand, phis la Vitesse directe sera grande, 347. - Que plus la resistance de la proue sera grande, moins on pourra gagner au vent, & cas où l'on ne gagne nullement au vent, 

347. - Que plus on déferiera de voiles, plus, en général. les quatre Vueffes du Vailleau seront grandes, 348. - Que, le Batiment peut aller, & même va, en certaines occasions, plus vite que le vent, 348. — Que les Vaisseaux pourroient jouir de cet avantage en leur donnant d'autres proportions. 348, 572. — Qu'on l'observe dans les Galeres, les Chabecs & antres embarcations, 348. - Avantages des voiles latines sur. les voiles quarrées pour être brassées sous un angle sort aigu. 348. Applications des quatre formules à différens exemples. pris sur le Vaisseau de 60 canons, 350 ... Que le Vaisseau naviguant vent arriere, avec toutes ses voiles prend les de la Vitesse du vent, 350. — Sous la misaine & le grand hunier, sa Vitesse elle est le 48 de celle du vent; & les trois ris pris dans le grand hunier elle en est les - Et sous la misaine seule, il prend les de celle du vent, 350. Que le même Vaisseau oriente vent largue, ayant tout son appareil, avec un vent ouvert par la poupe de 46 degrés, prend de la Vuesse du vent, 353. Les deux perroquets, & le soc étant serrés, elle est de 150 Les trois tis pris dans Vaisseau est 15 de celle du vent, 351. — Que la Vuesse que prend le même Vaisseau, navigant à la bouline, avec tout son appareil, est de 155 de la Vitesse du vent. Avec un ris dans les huniers, les perroquets serrés, les voiles d'étai d'artimon, du perroquet de sougue & la contre voile d'étai, la voile d'étai du grand perroquet étant également serrées, elle est 15, 352. Avec les deux basses voiles, les trois ris pris dans les huniers, l'artimon & le faux soc, elle. est 192. Enfin sous les deux basses voiles seules, cette même Vueffe est 100 de celle du vent, 352. - Que la Vueffe qu'on a affigné au vent, dans les exemples précédents, ne sont pas fort éloignés des Vitesses réelles. ( Note.) 352. Expériences de Mariotte, Clare & Derham sur la Vitesse du vent, ( Note. ) 352. Expériences faites à Cadix, par l'Auteur, sur la Vitesse du vent, (Note.) 352. Que la relation entre la Vitesse du vent & celle du Navire donnée par M. Bouguer, est trèséloignées de ce que la pratique mamfeste, ( Note.) 352. Autres Expériences faites à Cadix, pour déterminer le rapport entre la Vitesse du vent & celle d'un Canot, & que ce rapport est parsaitement consorme à notre théorie ( Note.) 352, pag. 228. — Calcul de la Vitesse que doivent prendre les Navires, suivant l'ancien système des résistances, & formules qui déterminent cette Vitesse, avec son application au Vaisseau de 60 canons, ce qui manifeste l'erreur du principe, (Note.) \$52, pag. 229. - Erteur des Marins sur la supériorité des voiles hautes sur les basses pour maintenir le Vaisseau au vent & favoriser la marche, 354, 580. - Que l'effet observé vient de la plus grande courbure des basses voiles, & non de ce qu'elles sont plus basses, 354, 580. -De la Viteffe avec laquelle les Vaisseaux gagnent au vent. & formules qui expriment le cas où l'on peut gagner au vent, les voiles étant orientées suivant la prunque des Marins, 355. \_ Autre formule plus simple de la Vuesse, avec laquelle on peut gagner au vent, & fon application à différents exemples du Vaisseau de 60 canons, 355. — Que les Vitesses du Vaisseau éprouvent peu d'altération, lorsqu'on le fait caler plus ou moins, 356. — Reduction de la formule qui exprime la valeur de la Vitesse directe, 357. — Que la Vitesse. du Navire augmente, non-seulement en diminuant la relation entre les réfistances directe & latérale; mais encore par la diminution de ces quantités, lors même qu'elles duninuent.

dans la même raison, 357, 377. — Maniere de fixer la raison dans laquelle doivent être la longueur, la largeur & le creux des Vaisseaux, pour qu'ils acquierent la plus grande Vitesse possible, 358. — Qu'en augmentant la longueur des Vaisseaux, & leur donnant à proportion moins de creux, ou moins de largeur, on les rend de plus en plus voiliers, 358, 570, 578. - La longueur du Vaisseau étant constante, en augmentant sa largeur & diminuant son creux, à proportion, il devient de plus en plus voisier, navigant vent arriere ou vent largue, & c'est le contraire lorsqu'on navigue à la bou-line, 358, 578. Er qu'en augmentant le creux & diminuant la largeur, le Vaisseau devient meilleur voilier à la bouline, 358, 578. — Qu'on n'obtient pas les mêmes conséquences de l'ancien systèmes des résistances, (Notes) 358. \_ Que les petits Bâtiments, tels que les Frégates, doivent mieux marcher avec de petits vents, & que les grands ont l'avanrage lorsque les vents sont violents, 359, 579. — Considération sur la marche des Vaisseaux dans les mers agitées, avantages des proues pleines sur les proues aigues dans les grosses mers, & que la proue de moindre résissance ne peut être admise dans la pratique de la navigation, 359. — Dela variation qu'éprouve la Vitesse du Navire, en variant l'angle que les vergues forment avec la quille, explication de l'angle le plus avantageux , 360 & suiv. 571 , 572. V. Voiles , Angles avantageux. \_ Que la plus grande Viteffe du Vaiffeau, en employant les angles les plus avantageux de la voile avec la quille, est que de la Vuesse du vent, le Vaisfeau portant tout son appareil; & qu'elle est de 10 avec les deux basses voiles, en employant l'angle avantageux qui convient à ce cas, 363. — Mêmes exemples pour le cas où le Vaisseau cingle à la bouline; 364 — Qu'il n'est pas possible dans les Vaisseaux de brasser les vergues de maniere à leur faire faire l'angle le plus avantageux; mais qu'on peut le faire dans les Bâtiments à voiles latines, 364, 572, 586. — Que la plus grande Viteffe du Vaisseau cinglant à la boufine avec tout ion appareil, les voiles faitant avec la quille l'angle le phis avantageux, est : de celle du vent. Que le Vaisseau ne portant que ses deux basses voiles, l'angle avanrageux n'est plus le même, & la plus grande Vitesse est 3 1 de celle du vent, 364 - Que les Vaisseaux marchent mieux vent largue que vent arriere, en faisant servir utilement la même voilure dans l'un & dans l'autre cas, & maniere de calculer le vent qui les fait marcher avec la plus grande Viteffe, 365, 581. V. Voile. - Qu'il y a un angle du vent avec la quille qui donne la plus grande Vuesse possible, de la Vitesse du Vaisseau 368. Exemple de cette Vitesse dans le Vaisseau de 60 canons, laquelle est 7 de mille plus grande que suivant la pratique des Marins, 368. \_ Exemple de cette même Vitesse dans un Chebec, lequel prouve qu'elle est une sois & environs deux tiers celle du vent, d'où l'on voit que le Chebec va i de sois plus vite que le vent, 368, Que la Vitesse oblique n'exige pas un examen particulier, 370, 583. — De la Vitesse pour gagner au vent, 371 & suiv. 568, 584. V. Voiles. — Qu'on peut gagner un tiers de plus au vent, en employant les angles avantageux qu'en suivant la pratique ordinaire, 376, 586.

VITESSE d'une embarcation qui va à la rame, par exemple, d'un canot armé avec des avirons à couples, ou avec des avirons à pointes, & différence entre ces deux dispositions, 311, 312, 313, 315, 318 & suiv. — Vuesse d'une

Galere armée de 40 rames, 334. V. Rame.

VITESSE DU ROULIS. V. Roulis, Idem , du Tangage V.

Tangage.

VITESSE DU VENT. V. Gouvernement, Voiles, Vent. Espériences de Mariotte, Clare, Derham, & l'Autour sur la Vitesse du vent. Note. 352. — Que la relation entre la Vitesse du vent & celie du Vaisseau, donnée par M. Bonguer, est très-éloigné d'être consorme à l'expérience. Note. 352. — Autres expériences faites à Cadix, pour déterminer le rapport untre la Vitesse d'un Canot & celle du vent; & consormité de ce rapport avec notre théorie, Note, 352. pag. 228.

VIVRES DES VAISSEAUX; qu'ils suivent à-peu-près la raison des cubes de leurs largeurs; & qu'il en est de même

des équipages, 125.

Voiles, leur uiage, t. — De la diversité de leurs figure & de leurs dispositions, 12.

Voiles QUARREES, 13.

VOILES LATINES, 13. Leur avantage sur les voiles quartées, 348, 361, 368, 377, 572, 586.

VOILE TRAPESOIDE, 13. ( Note. )

Des Machines qui servent à mettre le Vaisseau en mou-

vement, & à le gouverner, 256 jusq. 335.

Des Voiles & de la force avec laquelle le vent agit fur alles, 256, jufq. 286. — Que les Voiles ne peuvent se maintent planes, & nécessité d'avoir égard à leur courbure, 256.-Recherche de la force que le vent fait sur les Voil s, 257, 258, 259. - Formule qui exprime cette force, 260. - Defaut des calculs de l'Auteur, & leur rectification ( Note.) 259. - De la Velaire, on de la courbe que fait la Veile, 261 (Note.). - Qu'elle est sort différente de la Chainette, 261. - Faute qui se trouve dans l'original, & sa correction, 261 (Note.). Equation de la Velaire, & Table de ses abcisses & ordonnées, 261 ( Note. ). - De la sorce que suit la Voile dans le sens de sa largeur, 262. — De la direction, suivant laquelle agit la force totale de la Voile, ou d'une de ses parties, 263 (Nove.). -- Force de la Voile entiere dans cette direction, 263, 264. - Que les forces des Voites sont en raison directe composée de la surface de toutes les Voiles, de la vitesse du vent, du sinus de l'angle que forme la direction du vent avec les vergues, & de la raise qu'il y a entre le sinus & l'arc de la demi-somme des angles que la Voile forme avec la vergue dans ses extrémités, 539. — Que la force de la Voile ne dépend pas seulement de l'angle que forme le vent avec la vergue, maisencore de la courbure qu'elle prend, 265. - Que plus la Voile aura de lageur, plus le vent sera impénueux, moins la Voile sera tendue, & plus la Voile sera déliée & flexible, moim, proportion, elle produira de force, 265. — Force de la Vois supposée plane, 266. — Qu'elle est dans ce cas, la plus grande possible, 266. — Que sa moindre sorce a lieu lorsque se courbure est la plus grande qu'il est possible, 267. - Que la plus grande force est à la plus petite, comme l'arc de 90, est au rayon, 267. - Rapport des sorces de la Voile supposée plane, à celle qu'elle a étant courbe, 257. - Des angles que forme la direction suivant laquelle la Voile agit avec la vergue, & avec la perpendiculaire à la vergue, 268, (Note.) 270. Conséquences, 268, 269. \_Angle qui sorme la même direction avec la quille, 271. - Que la direction, suivant laquelle la Voile agit, n'est pas perpendiculaire à à vergue. Explication de cette vérité, & maniere de calculer la quantité dont elle tombe plus sous le vent , 537. ( Note. ) De la force que fait la Voile suivant la quille, & suivant la perpendiculaire à la quille, 272 (Note.). - De la force

19

e produisent les Voiles lorsqu'on va vent arriere, 274. es angles que, dans la pratique, le vent a coutume de mer avec la quille, 274, 275. - Que les Voiles latines nt plus susceptibles que les quarrées d'être brassées sons angle fort aigu, 275. - De la courbure des Voiles, en viguant à la bouline, 276. ( Note.). - Raison pour laelle la dérive du Vaisseau augmente par l'augmentation de du vent, sans même avoir égard à l'effet de la mer i devient plus grand, 276. ( Note. ). - De la force directe latérale que fait la Voile en allant à la bouline, 276. es angles que forme le vent avec les vergues & avec la ille en allant vent largue, 277, 278, - De la force que nt les Voiles dans cette circonstance, 278. - Des difféaces qui réfultent lorsqu'on brasse plus ou moins les Voiles, 9. - Table de l'aire de chaque Voile du Vaisseau de 60 nons, 280. — De la force que fait le vent dans chaque ile, 280. - Table de la surface de chaque Voile; multiée par l'élévation de leur centre, & expression du momt des Voiles, 281. - Elévation du centre des forces m nombre quelconque de Voiles; & application à deux emples pris sur le Vaisseau de 60 canons, 282. V. Centre Voiles, - Calcul du moment avec lequel les Voiles ssent pour d'autres Vaisseaux dont les appareils sont promonnels aux dimensions linéaires de leurs carenes, 283. a moment horisontal des Voiles, 284. V. Moment. \_ Que évation de la poupe agit comme une Voile, 285. — Que iclinaison du foc & du faux soc, diminue beaucoup leur ion, 285. — Moments qui tendent à faire arriver, & à re venir au vent le Vaisseau de 60 canons, 285.ouver le rentre commun d'un nombre quelconque de iles, & exemples, 286.

Des angles que les Voiles & le vent doivent former avec la ille, pour que le Vaisseau acquiese la plus grande vîtesse sible. V. Vîtesse, Résissance, 360 jusq. 378, & 571 jusq. 6. Formule qui donne la valeur de l'angle que doit former Voile avec la quille, pour que le Vaisseau acquiere la plus inde marche possible, 360, 571, 572.—Que cet angle plus avantageux n'est pas constant comme l'ont cru jusici tous les Géometres; qu'il dépend du rapport entre résistances de la proue & du côté, de la quantité de iles & de leur courbure, 361 (Note, ) 573, 576. - Que is la quantité de Voiles déployées est grande, plus l'angle e forme la vergue avec la quille doit être petit, 573. ae plus le bâtiment fera fin, ou plus la relation entre les quantités constantes, qui, multipliées par les vitesses ectes & latérales, expriment les réfulances directes latérales, sera petite, plus aussi cet angle sera petit, 574. Que moins la courbure des Voiles sera grande du côté s le vent, à l'égard de leur courbure du côté du vent, s auffi l'angle des vergues avec la quille doit être petit, . - Que vent arriere, il faut que les Voiles fassent un le droit avec la quille, 362. — Que ce n'est pas la même le lorsqu'on va d'un vent largue; & exemples dans lesle on rouve les ungles avantageux, & la plus grande se qu'ils procurent au Vaisseau, 363. V. Vitesse. — Qu'il à pas possible dans les Vaisseaux de brasser les vergues maniere à leur faire former l'angle le plus avantageux c la quille, mais qu'on peut le faire dans les Bâtiments oiles latines, comme Galeres, Goelettes, Chebecs, 364, -Que les vergues d'un Chebec doivent former avec mille un angle plus petit que celles d'un Vailleau, & que es d'une Goëlette & d'une Galere doivent encore en

former till plus petit que celles d'un Chebec, 174. - Maniere de calculer l'angle que le vent doit faire avec la quille pour donner au Vaisseau la plus grande vitesse possible; & valeur de cet angle, 365, 366, 581. — Que cet angle du vent avec la quille est variable, suivant la qualité du Navire, la quantité de Voiles que le Vaisseau porte, & leur courbure, 367, 582. - Cas où le vent arriere est le plus avantageux pour le Vaisseau de 60 canons 367, 5821 - Que les Vaisseaux marchent mieux vent largue que vent arriere, même en faisant servir utilement la même voilure dans les deux cas, 365, 581, - Qu'à mesure qu'on augmente la voilure, c'est un angle de plus en plus ouvert qui devient le plus avantageux 367. - Cas où il est le plus ouvert, & application au vaisseau de 60 canons, 367, 582. Qu'il y a un angle qui donne la plus grande vitesse possible, 367. Que dans les Bâtimens très-sins, comme les Galeres & Chebecs, l'angle du vent qui leur procure la plus grande vitesse, est plus ouvert que pour ceux qui sont moins sins, 582, 583.—Formule qui exprime le maximum maximorum de la vitesse, 368.—Exemple de cette vitesse maximorum de la vitesse, 368.—Exemple de cette vitesse plus sins la ruelle of de mille plus dans le Vaisseau de 60 canons, laquelle est 💤 de mille plus grande que suivant la pratique des Marins, 368. — Idem, dans un Chebec, ce qui prouve qu'elle est une sois & environ deux tiers celle du vent, d'où l'on voit que le Chebec va deux tiers de fois plus vîte que le vent, 368, 583. — Que le Vaisseau dérive d'avantage avec les angles avantageux des Voiles & du vent qu'avec ceux, dont les Marins sont ulage, 369. - Que la vitesse oblique n'exige pas un examen particulier, 370. - Des angles que doivent former le vent & les vergues avec la quille, pour que le Vaisseau gagne au vent le plus qu'il est possible; & sormule qui donne is valeur de ces angles, 371, (Note.) 584. - Application des formules à différents exemples pris sur le Vaisseau de de 60 canons; & valeur des différents angles qui répondent aux deux cas extrêmes, savoir à celui où il y a peu de vent, & que le Vaisseau porte toutes ses Voiles, & au cas où le vent est fort, & que le Vaisseau porte peu de voiles, 371, 373, 584. - Que ces angles sont variables suivant l'espece des Bâtiments, la quantité de Voiles, & leur cour-bure, 584, 585. — Calcul de l'effet que produit la seule alté-ration de la Voilure, dans les angles avantageux pour gagner au vent, 374. - Distérence entre les angles avantageux, pour gagner au vent, dans un Vaisseau qui porte toute sa voilure, & le même Vaisseau, lorsqu'il n'en porte que pen, 375. - Avantages confidérables qui réfultent de l'usage des angles avantageux, pour gagner au vent, déterminés par la théorie, en place de ceux dont les Marins sont usage, & désaut de leur pratique à cet égard, 376,584, 585, 586. - Qu'il est difficile dans les Vaisseaux de sormer ces angles avantageux; mais qu'on peut gagner au vent un tiers de plus, en employant les angles avantageux, qu'on ne le sait en suivant la pratique ordinaire, 376, 586. - Qu'il est de la plus grande importance de chercher à diminuer les angles dont on fait usage ordinairement, 377, 586. - Avantage des voiles latines sur les voiles quarrées, 377,586. -Que les angles, avec lesquels le Vaisseau gagne le plus au vent ne sont pas les mêmes que ceux avec lesquels il marche avec la plus grande vitesse, navigant à la bouline, 378, 585. -Du vent dont les Voiles peuvent supporter l'action, 389. 4 Que les Voiles hautes ne sont pas plus avantigeules que les basses, pour tenir le Vaisseau dans le vest, ni pour la marche, comme le crojent les Marins, & que ce que l'obfervation leur a fourni à ce sujet, vient de la plus grande courbure des basses Voiles, &t non de leur situation particuliere en hauteur, 354, 580 — Expression de la vitesse relative, avec laquelle le vent choque perpendiculairement la Voile, 227, 238, V. Vitesse.

la Voile, 337, 338. V. Vitesse. VOILE (Porter la) V. Stabilité, Inclinaison.

VOILURE V. Voile.

VOLUME DÉPLACÉ, 104 & Suiv. V. Vaisscau, Flottaison, Moment. - Que les anciens Constructeurs ne déterminoient la flottaifon du Vaisseau que par tâtonnement, 104. - Détermination du volume que le Vaisseau occupe dans le fluide, par les principes de l'Hydrostatique, 105, - Que le calcul est long & penible, mais n'est point difficile, 10%. - Maniere de faire le calcul, & sa théorie, 106, 107, (Note.) 108. Qu'on paut, sans erreur sensible, supposer la quille parallele à la ligne de flortaifon, 108. - Exemple du calcul, 108, pag. 61. - Mothode de Chapman, pour calculer le déplacement; & qu'elle est plus rigoureuse que celle de notre Auteur, Note 108, pag. 59, 60, 62. - Maniere de trouver le poids du Vaisseau tout équipé, pour qu'il soit calé jusqu'à une ligne d'eau déterminée, 109. (Note.) - Déterminer la véritable ligne d'eau qui répond au poids total du Vaisseau, & sondement de cette regle, 109, 110, & Note 109, pag. 70, exemple, 110. - Maniere de faire les changements nécesfaires dans les proportions du Navire pour qu'il déplace le volume qu'on a dessein de lui faire déplacer, 111. - Poids & volumes déplacés par les Vaisseaux de différents rangs déterminés par l'expérience; & ce qu'ils devroient être si les Vaisseaux étoient semblables, 112, 115, 117, 118, 536. - Que le calcul du poids d'un Vaisseau de guerre determiné par la réunion du poids de toutes ses parties, est long & sujet à erreur, 112. - Ce qu'il convient de faire dins la pratique, 112. - Différence dans le volume & le poids des Vaisseaux, relativement à ce qu'ils devroient est étoient semblables, 113. V. Echantillon, Force des Vaissan Vaisseaux d'un même rang ich pas le même poids, 116. - Maniere de trouver, au messi de quelques corrections, le Volume que doivent desta les Vaisseaux, eu égard à leurs dimensions linéaires, is, 119. - Idem, pour les Frégates, 120. - Idem, pour la h quebots, 121. - Différence qui résulte dans le calcul pretdent, à cause qu'on ne leste pas les Vaisseaux comme : conviendroit de le faire, 122. — Qu'il ne suffir pas d'aven calculé le poids du Vaisseau par la réunion du poids & toutes ses parties, pour en déduire le Volume qu'il don de placer dans le fluids, 123. Que souvent les Contrateurs ne donnent pas aux Vaiilleaux les dimensions qui les conviennent, 124, ... Que le poids de la coque se estrie, de la même maniere que le déplacement, 126. - Pods de la coque de quelques Vaisseaux & Frégates, 126. \_ Maren d'en conclure le poids des coques des autres Vaisseaux à Frégates, 127, 128. — Négligences des Ouvriers emplore dans les Channers de construction, 129. - Rapport ente le volume que déplacent les différents Vailleauxétant vuies, & celui qu'ils deplacent étant chargés, 130. Confirmation de cette théorie sur la Frégate de 26 canons, 131. \_ Remaps sur l'importance de cette théorie, 132. - Inconvéniers de trop surcharger les Vaisseaux en bois, en artislene & es lest, 132, 133. — Que les Vaisseaux Français son par légers que les Anglais, 133. — Que le Vaisseau don touours être submergé de la quantité qui est nécessaire pour lui procurer une stabilité suffisante, 526.

Fin de la Table des Matieres,

# Fautes à corriger dans quelques Exemplaires de ce second Volume.

PAGE 11, mettez 15 à l'alinea.

Pag. 34, PLANC. III. lifez PLANC. V.

Pag. 48, ligne derniere: mettez \*\* pour indiquer le renvoi à la note.

Page 51, ligne 5 en montant : écrivez 19/40.

Pag. 59, à la marge: Projection longitudinale, lisez, Projection horisontale.

Pag. 84, lig. 7: en montant: de prisme, lisez de ce prisme.

Pag. 101, lig. 7. mettez un S après les deux parentheses qui terminent cette ligne, qui doit se terminer ainsi  $+d^{1}+k^{1}$ ) s.

Pag. 102, lig. 3 : écrivez 160, à l'alinea.

Pag. 113, lig. 7. en: montant  $u^*$  a fin  $\Theta$ ), lifez

Pag. 117, Tab. II. premiere colonne lig. 7 m. montant: 24 & 57, lifez 24 & 27.

Pag. 155, lig. 16: à, très peu près, mettez la vague

Pag. 184, lig. 9: moment de l'élévation, lise un ment & l'élévation.

Pag. 237, mettez 360. au commencement du la

Pag. 141, lig. 7. en montant  $G = \overline{G} = \frac{9}{10}$ . Pag. 160, lig. derniere,  $e^3 \epsilon$ , lifez  $\int e^3 \epsilon$ .

Pag. 320, lig. 4: 1 pouce \(\frac{1}{2}\) dans le vaisseau, \(\psi\_1\)

Table des matieres, page 14, à la réclame: della, lisez volume.

De l'Imprimerie d'AUGUSTIN-JEAN MALASSIS, Imprimeur de l'Amigauté, & de la Ville & Poisse

## SUPPLÉMENT à la Note \*\* de la page 137.

Pour s'assurer d'une masière encore plus convainquante, que la quancité DH doit être plus grandé péndant la fétrogradation, à égale distance de l'origine des x, on remarquera que quand même on supposeroir, avec l'Auteur que en 1800, le dureté D sensiblement constante, l'amplitude H de l'impression, lorsque les corps ne sont pas parfaitement étatiques, est nécessairement plus grande dans la rétrogradation, ou le choc résiéchi, à égale distance de l'origine des x, à cause que les particules ne peuvent pas se trouver alors dans leur premiere situation. Ainsi le produit DH est nécessairement plus grand, &c. &c.

### Fautes à corriger dans quelques Exemplaires de ce premier Volume.

```
Page 11, lig. 15, en montant : lifet I pied ! par seconde.
Page 12, lig. 16: lifez ! anglais.
Page 13, lig. 12; life; & non le 1.
Page 47, lig. 2, en montant : life; 3.
Page 61, lig. 15, en montant: u = -, lifez u = -.
Page 68, lig. 7: des espaces AG, EH, lisez des espaces suivant AG, EH, Page 69, lig. 8 & 9: on a \frac{2^{4v^2}}{a}; a = \frac{Vb}{v}, lisez on a b^2 = \frac{2Av^2}{a} \left(a - \frac{Vb}{v}\right)
Ibid lig. 10 : Stet la parenthese.
Ibid. Note **: metter le figue = après la citation de l'article 36.
Ibid, lig. 13, en montant \int \frac{dt}{A} \int mudt) life \int \left(\frac{dt}{A} \int mudt\right)
Page 72, lig. 11, en montant: 1 m & n, lifez 1, m & n.
Page 73, lig. 10: produiroit, lifez produiroient.
Page 74, lig. 9, en montant: FH, lifez Fh.
Page 81, lig. 19: dW = \frac{d\iota + \theta d\iota + \gamma d\iota + \delta c}{M}, life = \frac{u d\iota + \theta d\iota + \gamma d\iota + \delta c}{M}
Page 98: mettez 163 à la place de 164, & vice versa.
Page 108, an folio il y a 106 pour 108.

Page 111, lig. 11 : \frac{L^{-1}}{P}, life; \frac{L^{-1}}{P}
Page 126, lig. 16 : ce cel'on vient, lifer ce que l'on vient
Page 142, lig. 11: le dénominateur DD^{\frac{1}{2}}Q(A+B) doit être (DD^{\frac{1}{2}}Q(A+B))^{\frac{1}{2}}
Page 144, Note, lig. 13: ouvrez la parenthese après le signe = de la seconde valeur de x. Page 212, lig. 19: horiontale, lisez horisontale.
Page 230, lig. 9, en montant: ± u sin)2, lifez ± u sin b)4.
Page 231, lig. 5, en montant : a + 4c... lifee a + + ...
Page 251, lig. 5: 44 u fin v. fin 1 + . . . . lifez tat fin v.fin 1 + . . .
Page 261, à la fin de la ligne 7: Vy2+a2+H, lifez Vy2-a2+He
Page 264, lig. 4, rgit, life agit. Lig. 5: aesistance, life resistance. Page 268, lig. 3, en montant (641), life (651).
Page 269 , lig. 13 : 1 mc D . . . lifez 1 mc D
Ibid. lig. 19: \frac{4}{3} mc D^{\frac{1}{3}} au fin 4, lifez \frac{1}{4} me D^{\frac{1}{2}} au fin 4. Page 270, lig. 6: mcu.... lifez \frac{1}{3} mcu.
Page 272, lig. 9: + 4 u fin 4, life; + 4 a u fin de
```

Page 273, lig. 3, en montant: metter une barre à la feconde fraction.

Page 283, ligne dernière de la Note: fin  $\Theta + fin_{\theta}$ ), lifez u (fin  $\Theta + fin_{\theta}$ ):

Page 292, lig. 14, en montant:  $D^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}u$ , lifez  $D^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}u$ .

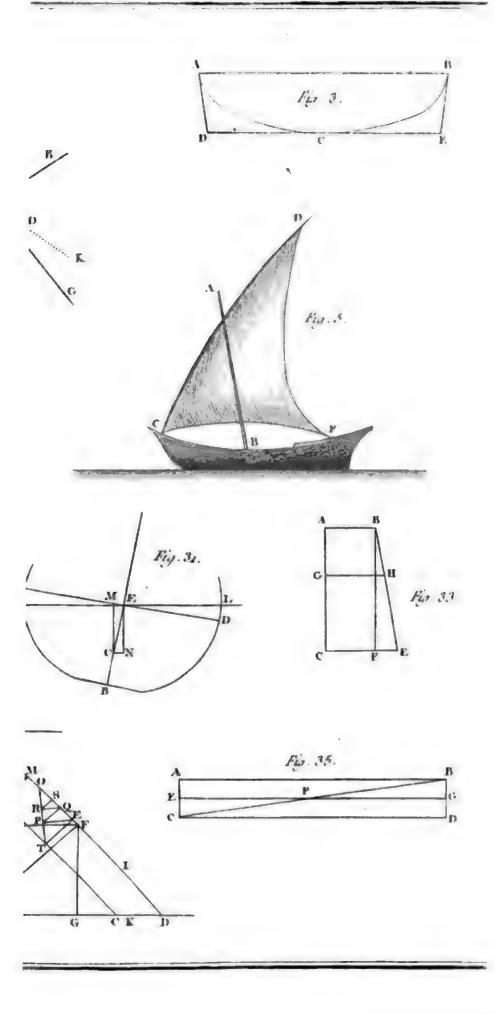
Page 304, lig. 13, au dénominateur du second terme:  $e^{\frac{1}{2}} + \frac{1}{16}u$ .

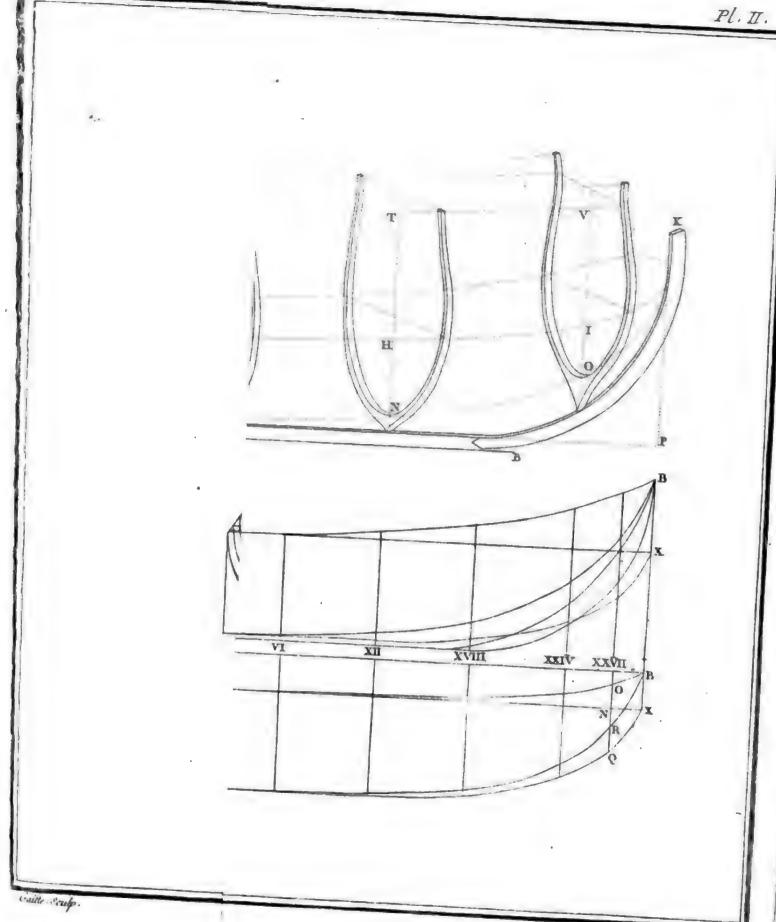
Page 315, Note, lig. 14, en montant: A + gA + e, lifez hA + gA + he.

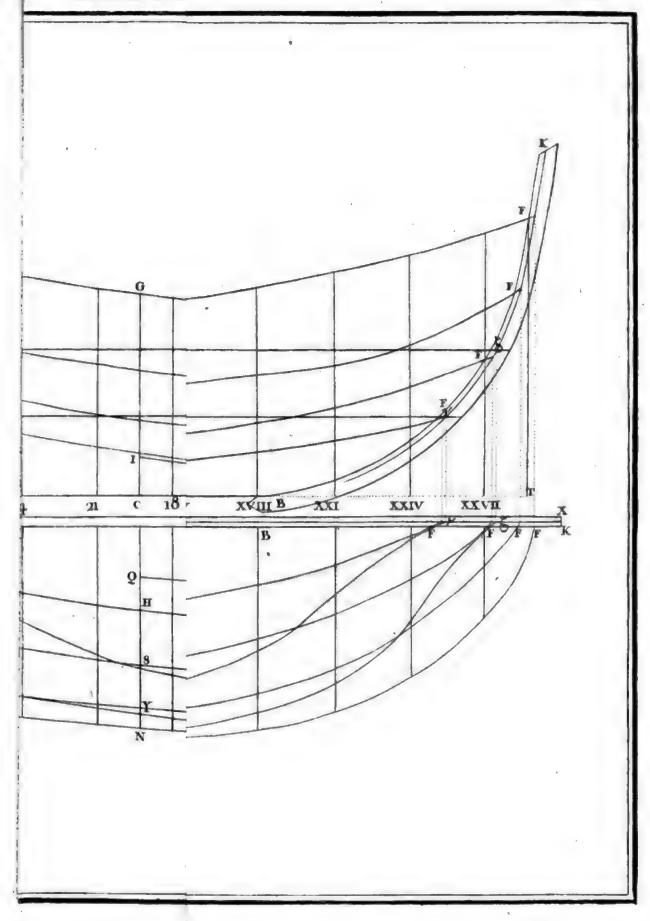
Page 320, lig. 17: ne soit pas beaucoup, lifez ne soit beaucoup.

Page 329, ligne dernière: concevable, lifez convenable.

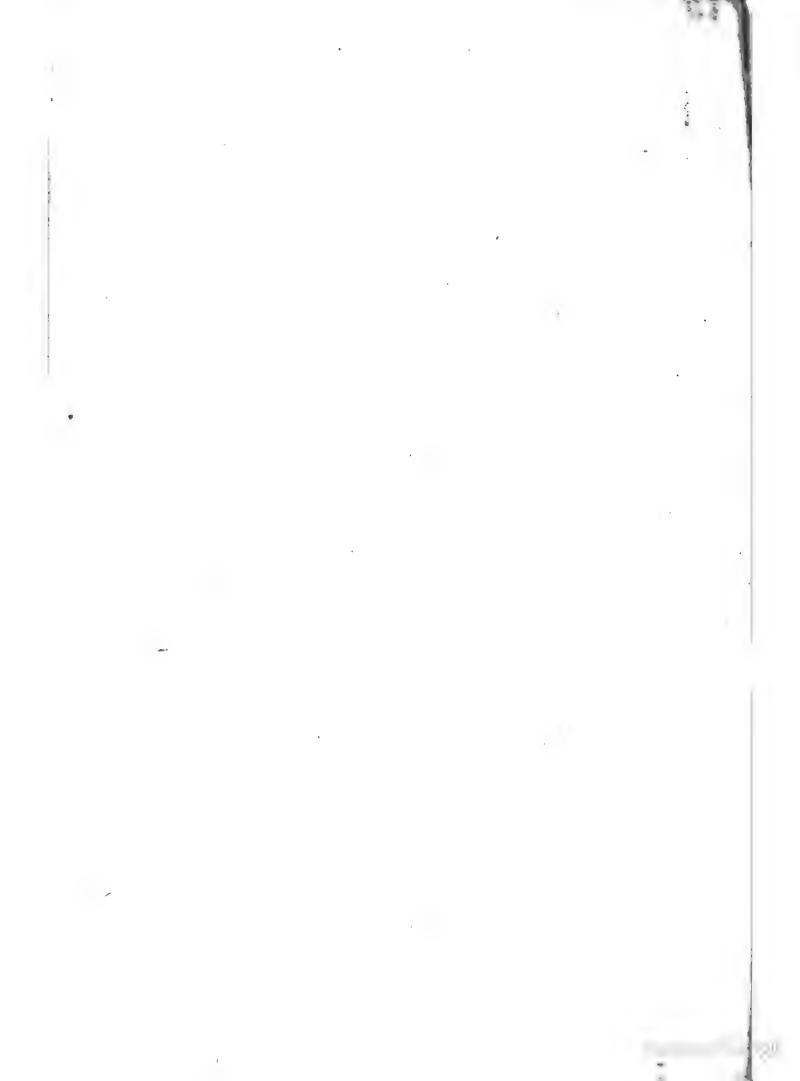
Page 368, lig. 9, en montant:  $e = \sqrt{\frac{S}{KPl}}$ , lifez  $e = \sqrt{\frac{S}{KPl}} = \sqrt{$ 



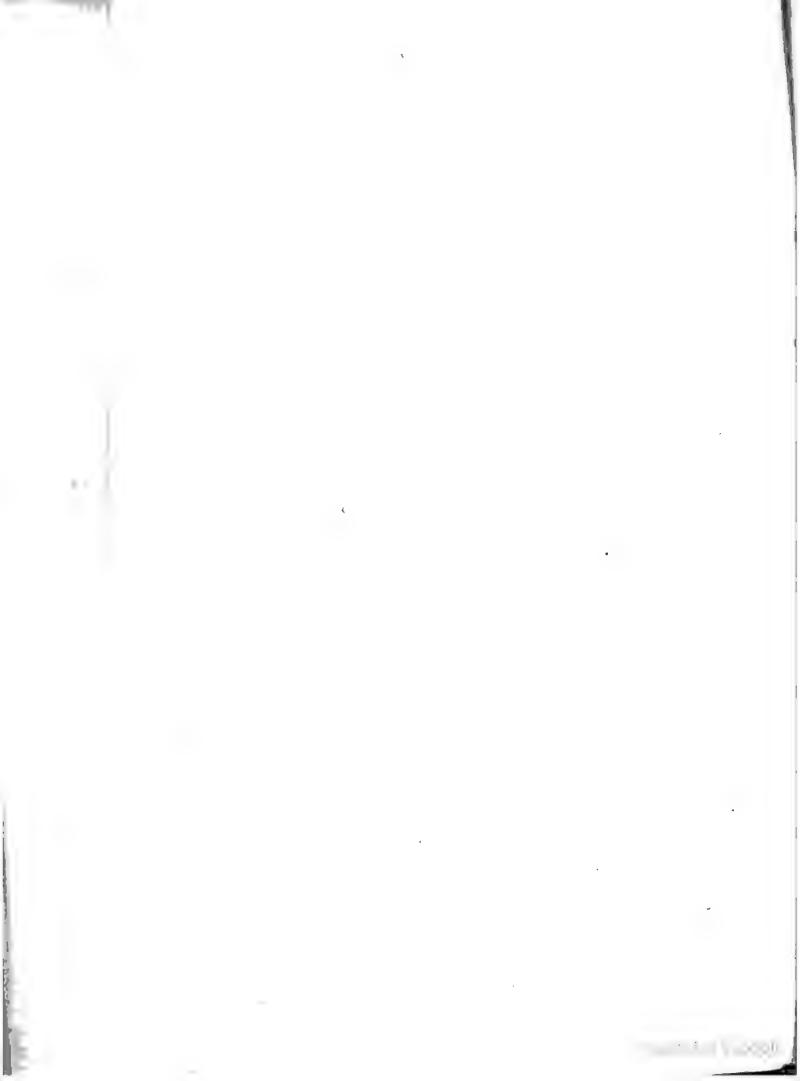


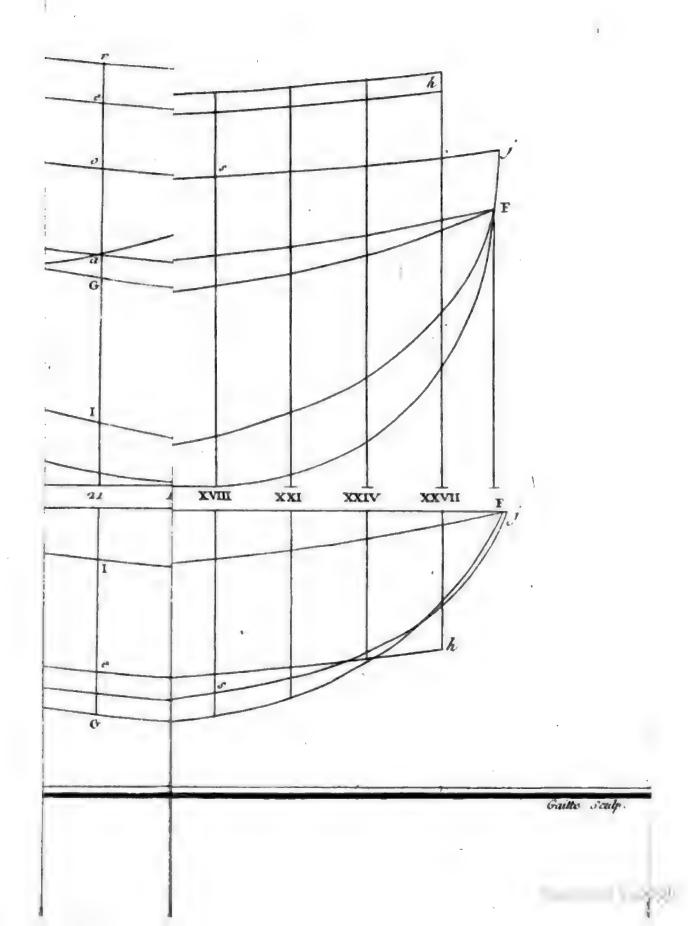


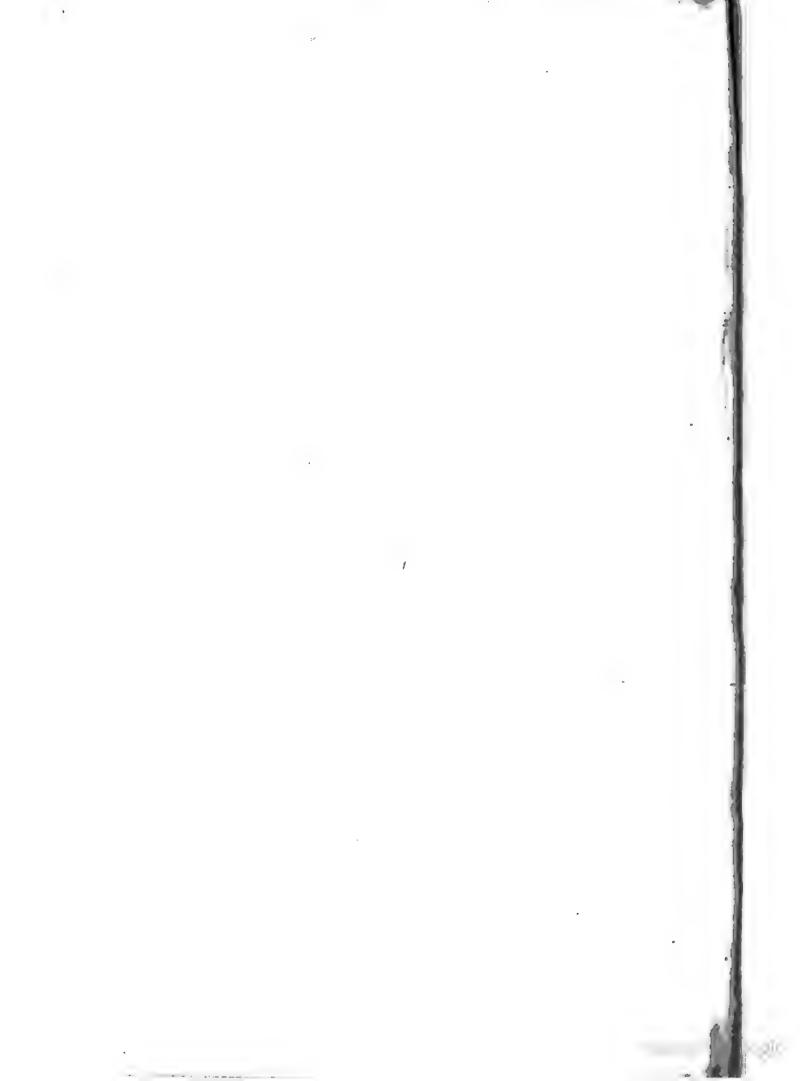
-33-38

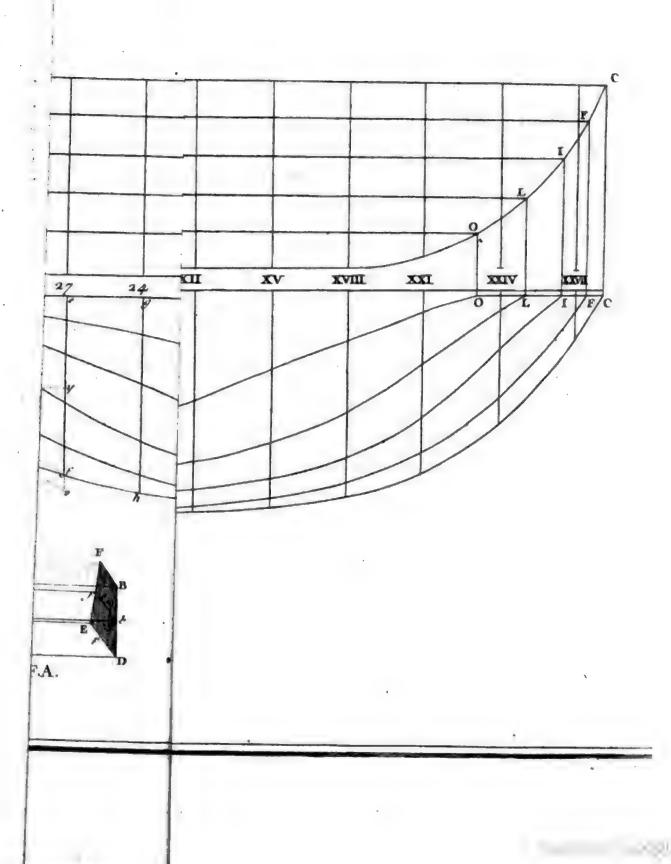


3000

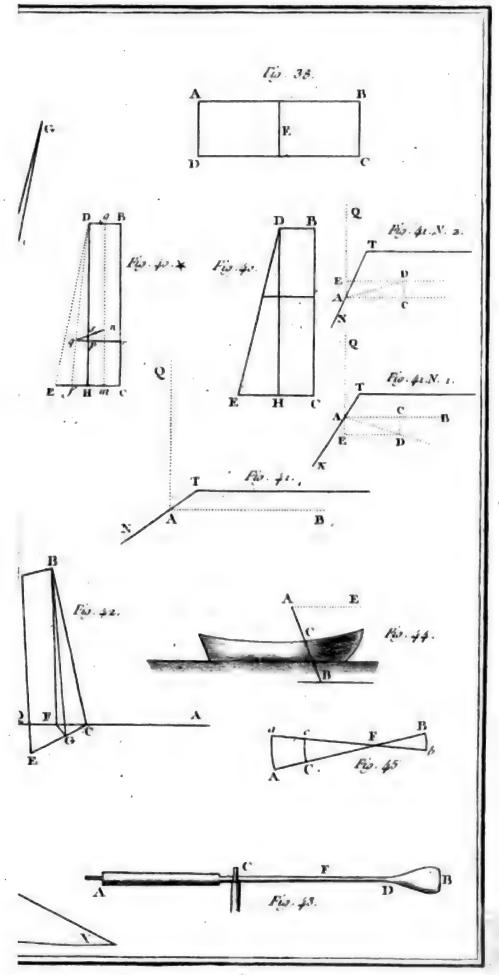




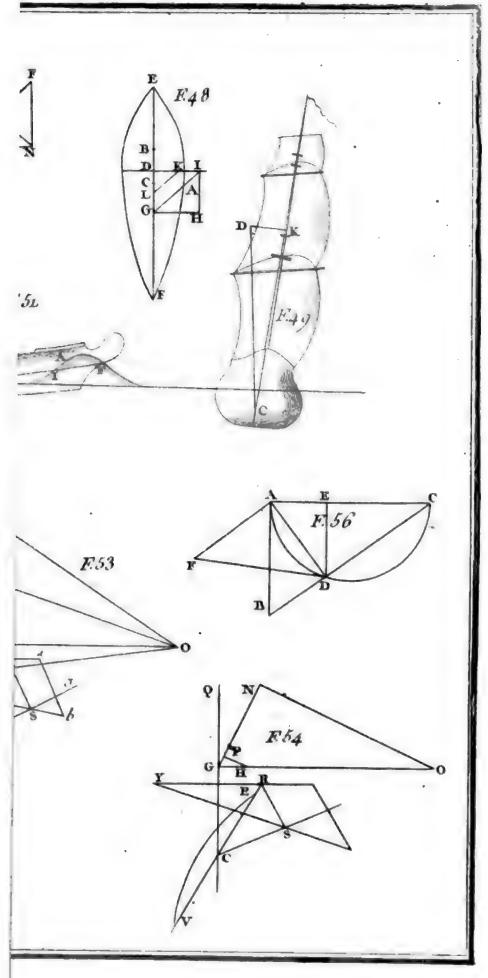








500



5000

stamped below. A fine of five cents a day is incurred by retaining it beyond the specified time. Please return promptly.

This book should be returned to the Library on or before the last date

